



COMUNE DI RAVELLO

Provincia di Salerno

RESTAURO CONSERVATIVO CON RISTRUTTURAZIONE

ARCHITETTONICA DI "VILLA EPISCOPIO"

PROGETTO ESECUTIVO

LAVORI DI COMPLETAMENTO



6. STRUTTURE

OGGETTO:

Tabulati di calcolo - analisi azioni sismiche

Elaborato:

N° : 137

R05

Scala:

-

Committente: Regione Campania

Data:

Ottobre 2016

Responsabile Unico del Procedimento:
Dott. Giuseppe d'Errico

Aggiornamento:

Direttore dei lavori:
Arch. Francesco D'Agostino

Revisione:

REV.04

Coordinatore per la sicurezza in fase di esecuzione:
Arch. Francesco D'Agostino

File :

R05.doc



P.T.I. - Progetti Territoriali Integrati S.p.A.
Società Generale di Ingegneria, Consulenza e Formazione
Via Medina, 5 - 80133 Napoli - info@ptitalia.it - www.ptitalia.it
Legale rappresentante: Arch. Carmen De Luca



Responsabile della progettazione
Ing. Arch. Maurizio Di Stefano

TABULATI DI CALCOLO

ANALISI AZIONI SISMICA

INDICE

TABULATI DI CALCOLO.....	3
1. Riferimenti normativi.....	3
2. Metodi di calcolo	3
3. Codice di calcolo e affidabilità dei risultati.....	5
4. LICENZA D'USO DEL SOFTWARE	7
5. VERIFICHE DI SICUREZZA STATO DI FATTO	7
Modello adottato	7
MASSE ECCITATE	8
Verifiche di opere in muratura	11
6. VERIFICHE DI SICUREZZA STATO DI PROGETTO	62
Modello adottato	62
MASSE ECCITATE	63
Verifiche di opere in muratura	66
Verifiche VANO ASCENSORE.....	106
Verifiche NUOVA STRUTTURA IN C.A.....	159
Verifiche SCALE IN ACCIAIO	275
7. Valutazione dei risultati e giudizio motivato sulla loro accettabilità.....	657

TABULATI DI CALCOLO

I calcoli sono eseguiti in conformità alle vigenti Norme tecniche emanate dal Ministero dei Lavori pubblici ai sensi della legge 5 novembre 1971 n.1086 tenendo presente le caratteristiche, le qualità e le dosature dei materiali da impiegarsi nelle opere da costruire.

Tali dati tecnici sono compendati nell'allegata relazione illustrativa mentre i criteri e le risultanze di calcolo sono riportati di seguito.

1. Riferimenti normativi

Ci si è riferiti alla seguente normativa:

- Norme per la disciplina delle opere di conglomerato cementizio armato normale e precompresso, e strutture metalliche (Legge 05/11/71,n.1086 e D.M. 14/02/92 e D.M. 09/01/96 s.m.i.
- Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche (Legge 2/02/74 n.64 e D.M. 16/01/96)s.m.i.
- Criteri generali per la verifica di sicurezza delle costruzioni e dei carichi e sovraccarichi (D.M. 16/01/96) s.m.i.
- D.M. 16 Gennaio 1996 Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche
- Circolare Ministero LL.PP. 15 Ottobre 1996 N. 252 AA.GG./S.T.C. Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche di cui al D.M. 9 Gennaio 1996
- Circolare Ministero LL.PP. 10 Aprile 1997 N. 65/AA.GG. Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche di cui al D.M. 16 Gennaio 1996
- Ordinanza P.C.M. n. 3274 del 20.3.2003 Primi elementi in materia di criteri generali per la classificazione sismica del territorio nazionale e di normative tecniche per le costruzioni in zona sismica e s.m.i.;
- D.M. 14/01/2008 "Norme Tecniche per le Costruzioni";
- Circolare n. 617 del 02/02/2009;
- C.N.R. n. 10024/1986: "Analisi di strutture con l'elaboratore. Impostazione e redazione delle relazioni di calcolo";
- Eurocodice 2: "Progettazione delle Strutture in Calcestruzzo" EN 1992;
- Eurocodice 3: "Progettazione di opere in acciaio;
- Eurocodice 5: "Progettazione di opere in legno;
- Eurocodice 7: "Progettazione Geotecnica" EN 1997;
- CNR DT 200/2004 e s.m.i.;
- Eurocodice 8: "Progettazione di Strutture per la Resistenza Sismica" EN 1998;
- Decreto Legislativo n. 42 del 22.01.2004 (Codice dei Beni Culturali) ed alla Circolare Ministero per i Beni e le Attività Culturali 5 giugno 2007 Prot. n. 10175 – Direzione Generale per i Beni Architettonici e Paesaggistici "Linee Guida per la valutazione e riduzione del rischio sismico del patrimonio culturale con riferimento alle norme tecniche per le costruzioni".

2. Metodi di calcolo

Tenuto conto dei procedimenti di calcolo della Scienza e Tecnica delle Costruzioni e più partitamente del metodo agli elementi finiti. Si è individuata la struttura a mezzo di nodi nello

spazio, collegati da elementi finiti di tipo travi e di tipo guscio/piastra.

Le calcolazioni in oggetto sono state effettuate a mezzo di un programma di calcolo implementato su P.C. denominato Master Sap.

Il programma esegue l'analisi statica e dinamica di strutture generiche disposte nello spazio, considerando il comportamento elastico lineare di un insieme di elementi finiti.

Gli elementi finiti sono del tipo trave e vincolo.

Alcuni ulteriori elementi sono realizzati come combinazione di più elementi singoli, ad esempio per simulare in maniera più immediata l'interazione suolo-struttura.

a) Elemento trave

L'elemento trave è soggetto a tutte le possibili deformazioni nello spazio e alle corrispondenti sei sollecitazioni, determinate ai nodi di estremità. Possono essere applicati carichi in luce in tutte le direzioni del tipo distribuito e concentrato (forze e momenti) e carichi termici con effetto estensionale e flettente.

L'elemento può essere genericamente svincolato ai nodi di estremità; può essere composto con qualsiasi materiale e avere sezione generica. I nodi di estremità dell'elemento trave possono essere definiti applicando regole di connessione rigida, utili anche per modellare piani orizzontali di solaio. All'elemento trave il programma applica, se previsto, automaticamente i carichi inerziali di tipo sismico previsti dalla vigente normativa per il calcolo statico.

Possono essere inoltre applicati carichi nodali.

b) Elemento vincolo

L'elemento vincolo può essere utilizzato per modellare un supporto elastico al nodo, per obbligare la struttura ad avere una deformazione assegnata, per conoscere le reazioni vincolari. Può essere applicato in tutte le direzioni e avere effetti sulle traslazioni o sulle rotazioni del nodo a cui è applicato.

c) Elemento trave di fondazione

L'elemento trave di fondazione orizzontale è ottenuto per sovrapposizione dell'elemento trave e del vincolo alla traslazione verticale. Sono bloccati i gradi di libertà alla traslazione orizzontale e alla rotazione intorno all'asse verticale.

d) Elemento guscio/piastra

L'elemento guscio/piastra è un elemento bidimensionale, con due dimensioni prevalenti sulla terza, destinato a rappresentare strutture soggette a carichi ortogonali al piano, termici, oltre al peso proprio e ai carichi nel piano. Ha sei gradi di libertà ed è soggetto a tensioni membranali e a momenti flettenti e torcenti di piano.

Analisi statica

L'analisi statica implica la soluzione dell'equazione di equilibrio:

$$K \times u = R$$

dove K è la matrice di rigidezza, u è il vettore delle deformazioni nodali, R è il vettore dei carichi.

Ogni nodo ha potenzialmente sei gradi di libertà, per cui ad ogni nodo corrispondono, nel caso più generale, sei deformazioni incognite.

Note le deformazioni, il programma provvede al calcolo delle sollecitazioni.

Il vettore dei carichi R è assemblato assieme alla matrice di rigidezza del sistema.

Per risolvere il sistema simmetrico, definito positivo, di equazioni il programma applica il metodo di Gauss.

Il programma decompone la matrice K nella forma

$$L T \times D \times L$$

Le equazioni di equilibrio diventano

$$L T \times D \times L \times u = R$$

e ponendo $v = D \times L \times u$

$$L T \times v = R$$

Il sistema viene quindi risolto per riduzione dei vettori di carico.

Il vettore delle deformazioni u è calcolato per sostituzione all'indietro.

Analisi dinamica

Il programma effettua l'analisi dinamica con il metodo dello spettro di risposta, e nel seguito viene sinteticamente illustrata la procedura utilizzata. Il sistema (struttura) da analizzare può essere visto come uno oscillatore a n gradi di libertà, di cui vanno innanzitutto individuati i modi propri di vibrazione. Il numero di frequenze considerato pari a tre, in base all'attuale normativa italiana.

Nell'analisi spettrale si è utilizzato lo spettro di risposta coerentemente con quello della normativa.

Il calcolo degli effetti complessivi, si è ottenuto considerando tutte le direzioni dinamiche applicate.

Tali risultati sono ottenuti mediante la radice quadrata della somma dei quadrati degli effetti calcolati per ogni direzione dinamica.

3. Codice di calcolo e affidabilità dei risultati

Tenuto conto dei procedimenti di calcolo della Scienza e Tecnica delle Costruzioni e più partita in base a quanto richiesto al par. 10.2 del D.M. 14.01.2008 (Norme Tecniche per le Costruzioni) il produttore e distributore Studio Software AMV s.r.l. espone la seguente relazione riguardante il solutore numerico e, più in generale, la procedura di analisi e dimensionamento MasterSap. Si fa presente che sul proprio sito (www.amv.it) è disponibile sia il manuale teorico del solutore sia il documento comprendente i numerosi esempi di validazione. Essendo tali documenti (formati da centinaia di pagine) di pubblico dominio, si ritiene pertanto sufficiente proporre una sintesi, sia pure adeguatamente esauriente, dell'argomento.

Il motore di calcolo adottato da MasterSap, denominato LiFE-Pack, è un programma ad elementi finiti che permette l'analisi statica e dinamica in ambito lineare e non lineare, con estensioni per il calcolo degli effetti del secondo ordine.

Il solutore lineare usato in analisi statica ed in analisi modale è basato su un classico algoritmo di fattorizzazione multifrontale per matrici sparse che utilizza la tecnica di condensazione supernodale ai fini di velocizzare le operazioni. Prima della fattorizzazione viene eseguito un riordino simmetrico delle righe e delle colonne del sistema lineare al fine di calcolare un percorso di eliminazione ottimale che massimizza la sparsità del fattore.

Il solutore modale è basato sulla formulazione inversa dell'algoritmo di Lanczos noto come Thick Restarted Lanczos ed è particolarmente adatto alla soluzione di problemi di grande e grandissima dimensione ovvero con molti gradi di libertà. L'algoritmo di Lanczos oltre ad essere supportato da una rigorosa teoria matematica, è estremamente efficiente e competitivo e non ha limiti superiori

nella dimensione dei problemi, se non quelli delle risorse hardware della macchina utilizzata per il calcolo.

Per la soluzione modale di piccoli progetti, caratterizzati da un numero di gradi di libertà inferiore a 500, l'algoritmo di Lanczos non è ottimale e pertanto viene utilizzato il classico solutore modale per matrici dense simmetriche contenuto nella ben nota libreria LAPACK.

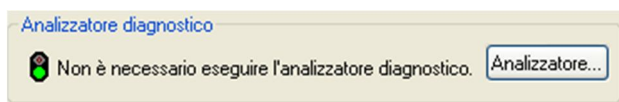
L'analisi con i contributi del secondo ordine viene realizzata aggiornando la matrice di rigidezza elastica del sistema con i contributi della matrice di rigidezza geometrica.

Un'estensione non lineare, che introduce elementi a comportamento multilineare, si avvale di un solutore incrementale che utilizza nella fase iterativa della soluzione il metodo del gradiente coniugato preconditionato.

Grande attenzione è stata riservata agli esempi di validazione del solutore. Gli esempi sono stati tratti dalla letteratura tecnica consolidata e i confronti sono stati realizzati con i risultati teorici e, in molti casi, con quelli prodotti, sugli esempi stessi, da prodotti internazionali di comparabile e riconosciuta validità. Il manuale di validazione è disponibile sul sito www.amv.it.

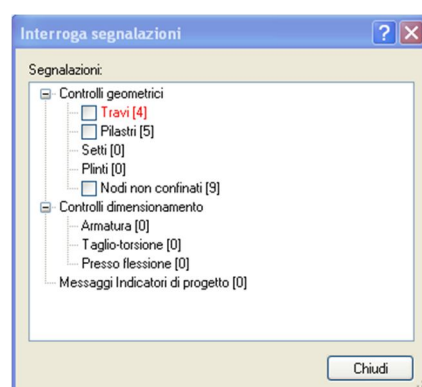
E' importante segnalare, forse ancora con maggior rilievo, che l'affidabilità del programma trova riscontro anche nei risultati delle prove di collaudo eseguite su sistemi progettati con MasterSap. I verbali di collaudo (per alcuni progetti di particolare importanza i risultati sono disponibili anche nella letteratura tecnica) documentano che i risultati delle prove, sia in campo statico che dinamico, sono corrispondenti con quelli dedotti dalle analisi numeriche, anche per merito della possibilità di dar luogo, con MasterSap, a raffinate modellazioni delle strutture.

In MasterSap sono presenti moltissime procedure di controllo e filtri di autodiagnostica. In fase di input, su ogni dato, viene eseguito un controllo di compatibilità. Un ulteriore procedura di controllo può essere lanciata dall'utente in modo da individuare tutti gli errori gravi o gli eventuali difetti della modellazione. Analoghi controlli vengono eseguiti da MasterSap in fase di calcolo prima della preparazione dei dati per il solutore. I dati trasferiti al solutore sono facilmente consultabili attraverso la lettura del file di input in formato XML, leggibili in modo immediato dall'utente.



Apposite procedure di controllo sono predisposte per i programmi di dimensionamento per il c.a., acciaio, legno, alluminio, muratura etc.

Tali controlli riguardano l'esito della verifica: vengono segnalati, per via numerica e grafica (vedi esempio a fianco), i casi in contrasto con le comuni tecniche costruttive e gli errori di dimensionamento (che bloccano sviluppo delle fasi successive della progettazione, ad esempio il disegno esecutivo). Nei casi previsti dalla norma, ad esempio qualora contemplato dalle disposizioni sismiche in applicazione, vengono eseguiti i controlli sulla geometria strutturale, che vengono segnalati con la stessa modalità dei difetti di progettazione.



lo

Ulteriori funzioni, a disposizione dell'utente, agevolano il controllo dei dati e dei risultati. E' possibile eseguire una funzione di ricerca su tutte le proprietà (geometriche, fisiche, di carico etc) del modello individuando gli elementi interessati.

Si possono rappresentare e interrogare graficamente, in ogni sezione desiderata, tutti i risultati dell'analisi e del dimensionamento strutturale. Nel caso sismico viene evidenziata la posizione del centro di massa e di rigidità del sistema.

Per gli edifici è possibile, per ogni piano, a partire delle fondazioni, conoscere la risultante delle azioni verticali orizzontali. Analoghi risultati sono disponibili per i vincoli esterni.

4. LICENZA D'USO DEL SOFTWARE

Titolo del codice di calcolo: MasterSap;

Autore, produttore e distributore: AMV s.r.l., via San Lorenzo 106, 34077 Ronchi dei Legionari (Go);

Versione: MasterSap TOP

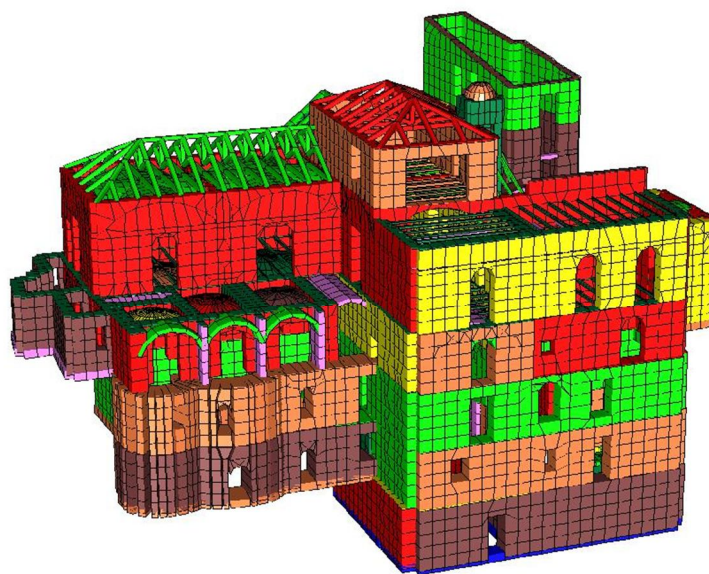
Estremi della licenza d'uso: licenza n.26466.

5. VERIFICHE DI SICUREZZA STATO DI FATTO

Modello adottato

Lo schema statico utilizzato è un insieme spaziale di elementi monodimensionali e bidimensionali. Le pareti sono state modellate con elementi guscio. Il comportamento del terreno è rappresentato tramite una schematizzazione lineare alla Winkler caratterizzata attraverso una opportuna costante di sottofondo.

Si ritiene che il modello utilizzato sia rappresentativo del comportamento reale della struttura.



Prospettiva

Modello tridimensionale

Per brevità di seguito si riportano solo i parametri sismici utilizzati. Per i dati di input completi del progetto si rimanda ai tabulati di calcolo per azioni statiche.

STAMPA DEI DATI DI PROGETTO

INTESTAZIONE E DATI CARATTERISTICI DELLA STRUTTURA

Nome dell'archivio di lavoro	Stato di Fatto
Intestazione del lavoro	Stato di Fatto
Tipo di struttura	Nello Spazio
Tipo di analisi	Statica e Dinamica
Tipo di soluzione	Lineare
Unita' di misura delle forze	kg
Unita' di misura delle lunghezze	cm
Normativa	NTC/2008

NORMATIVA

Vita nominale costruzione	50 anni
Classe d'uso costruzione	II
Vita di riferimento	50 anni
Spettro di risposta	Stato limite ultimo slv
Probabilita' di superamento periodo di riferimento	10
Tempo di ritorno del sisma	65 anni
Localita'	Ravello - (SA)
ag/g	0.0506
F0	2.41
Tc	0.34
Categoria del suolo	B
Fattore topografico	1.4

STATO LIMITE ULTIMO

Coefficiente di smorzamento	5%
Eccentricita' accidentale	5%
Numero di frequenze	300

Fattore q di struttura per sisma orizzontale	qor=2.25
Duttilita'	Bassa Duttilita'

PARAMETRI SISMICI

Angolo del sisma nel piano orizzontale	0
Sisma verticale	Assente
Combinazione dei modi	CQC
Combinazione componenti azioni sismiche	NTC 2008 - Eurocodice 8
λ	0.3
μ	0.3

MASSE ECCITATE
TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EX
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	2.477e+000	3.942e-001	2.537e+000	0.000e+000
2	2.697e+000	4.292e-001	2.330e+000	0.000e+000
3	2.827e+000	4.499e-001	2.223e+000	0.000e+000

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
299	7.218e+001	1.149e+001	8.705e-002	1.637e-011
300	7.239e+001	1.152e+001	8.679e-002	2.603e-011

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.262e+000	-2.556e-002
2	9.288e-001	1.560e-002
3	5.328e-001	9.415e-003
299	5.692e-002	1.141e+000
300	2.181e-001	5.649e-001

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%	Rotaz.Z	%
Modo: 1	+1.59e+000	0	+6.53e-004	0	+2.04e-005	0	+2.47e-006	0
Progressiva	+1.59e+000	0	+6.53e-004	0	+2.04e-005	0	+2.47e-006	0
Modo: 2	+8.63e-001	0	+2.43e-004	0	+2.27e-006	0	+5.71e-007	0
Progressiva	+2.45e+000	0	+8.97e-004	0	+2.27e-005	0	+3.04e-006	0
Modo: 3	+2.84e-001	0	+8.86e-005	0	+4.57e-005	0	+1.10e-006	0
Progressiva	+2.74e+000	0	+9.85e-004	0	+6.84e-005	0	+4.15e-006	0
Modo: 299	+3.24e-003	0	+1.30e+000	0	+3.26e+000	0	+5.00e-002	0
Progressiva	+3.51e+003	85	+3.51e+003	85	+3.90e+003	89	+2.13e+002	1
Modo: 300	+4.76e-002	0	+3.19e-001	0	+1.99e-001	0	+1.52e+000	0
Progressiva	+3.51e+003	85	+3.51e+003	85	+3.90e+003	89	+2.14e+002	1

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z	Rotazione Z
+4.13e+003	+4.13e+003	+4.40e+003	+3.72e+004

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EX
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	2.477e+000	3.942e-001	2.537e+000	0.000e+000
2	2.697e+000	4.292e-001	2.330e+000	0.000e+000
3	2.827e+000	4.499e-001	2.223e+000	0.000e+000
299	7.218e+001	1.149e+001	8.705e-002	1.637e-011
300	7.239e+001	1.152e+001	8.679e-002	2.603e-011

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.262e+000	-2.556e-002
2	9.288e-001	1.560e-002
3	5.328e-001	9.415e-003
299	5.692e-002	1.141e+000
300	2.181e-001	5.649e-001

MASSA ECCITATA

PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%	Rotaz.Z	%
Modo: 1	+1.59e+000	0	+6.53e-004	0	+2.04e-005	0	+2.47e-006	0
Progressiva	+1.59e+000	0	+6.53e-004	0	+2.04e-005	0	+2.47e-006	0
Modo: 2	+8.63e-001	0	+2.43e-004	0	+2.27e-006	0	+5.71e-007	0
Progressiva	+2.45e+000	0	+8.97e-004	0	+2.27e-005	0	+3.04e-006	0
Modo: 3	+2.84e-001	0	+8.86e-005	0	+4.57e-005	0	+1.10e-006	0
Progressiva	+2.74e+000	0	+9.85e-004	0	+6.84e-005	0	+4.15e-006	0
Modo: 299	+3.24e-003	0	+1.30e+000	0	+3.26e+000	0	+5.00e-002	0
Progressiva	+3.51e+003	85	+3.51e+003	85	+3.90e+003	89	+2.13e+002	1
Modo: 300	+4.76e-002	0	+3.19e-001	0	+1.99e-001	0	+1.52e+000	0
Progressiva	+3.51e+003	85	+3.51e+003	85	+3.90e+003	89	+2.14e+002	1

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z	Rotazione Z
+4.13e+003	+4.13e+003	+4.40e+003	+3.72e+004

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	2.477e+000	3.942e-001	2.537e+000	0.000e+000
2	2.697e+000	4.292e-001	2.330e+000	0.000e+000
3	2.827e+000	4.499e-001	2.223e+000	0.000e+000
299	7.218e+001	1.149e+001	8.705e-002	1.637e-011
300	7.239e+001	1.152e+001	8.679e-002	2.603e-011

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.262e+000	-2.556e-002
2	9.288e-001	1.560e-002
3	5.328e-001	9.415e-003
299	5.692e-002	1.141e+000
300	2.181e-001	5.649e-001

MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%	Rotaz.Z	%
Modo: 1	+1.59e+000	0	+6.53e-004	0	+2.04e-005	0	+2.47e-006	0
Progressiva	+1.59e+000	0	+6.53e-004	0	+2.04e-005	0	+2.47e-006	0
Modo: 2	+8.63e-001	0	+2.43e-004	0	+2.27e-006	0	+5.71e-007	0
Progressiva	+2.45e+000	0	+8.97e-004	0	+2.27e-005	0	+3.04e-006	0
Modo: 3	+2.84e-001	0	+8.86e-005	0	+4.57e-005	0	+1.10e-006	0
Progressiva	+2.74e+000	0	+9.85e-004	0	+6.84e-005	0	+4.15e-006	0
Modo: 299	+3.51e+003	0	+1.30e+000	0	+3.26e+000	0	+5.00e-002	0
Progressiva	+3.27e+003	85	+3.51e+003	85	+3.90e+003	89	+2.13e+002	1
Modo: 300	+4.76e-002	0	+3.19e-001	0	+1.99e-001	0	+1.52e+000	0
Progressiva	+3.51e+003	85	+3.51e+003	85	+3.90e+003	89	+2.14e+002	1

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z	Rotazione Z

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z	Rotazione Z
+4.13e+003	+4.13e+003	+4.40e+003	+3.72e+004

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	2.477e+000	3.942e-001	2.537e+000	0.000e+000
2	2.697e+000	4.292e-001	2.330e+000	0.000e+000
3	2.827e+000	4.499e-001	2.223e+000	0.000e+000
299	7.218e+001	1.149e+001	8.705e-002	1.637e-011
300	7.239e+001	1.152e+001	8.679e-002	2.603e-011

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.262e+000	-2.556e-002
2	9.288e-001	1.560e-002
3	5.328e-001	9.415e-003
299	5.692e-002	1.141e+000
300	2.181e-001	5.649e-001

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%	Rotaz.Z	%
Modo: 1	+1.59e+000	0	+6.53e-004	0	+2.04e-005	0	+2.47e-006	0
Progressiva	+1.59e+000	0	+6.53e-004	0	+2.04e-005	0	+2.47e-006	0
Modo: 2	+8.63e-001	0	+2.43e-004	0	+2.27e-006	0	+5.71e-007	0
Progressiva	+2.45e+000	0	+8.97e-004	0	+2.27e-005	0	+3.04e-006	0
Modo: 3	+2.84e-001	0	+8.86e-005	0	+4.57e-005	0	+1.10e-006	0
Progressiva	+2.74e+000	0	+9.85e-004	0	+6.84e-005	0	+4.15e-006	0
Modo: 299	+3.24e-003	0	+1.30e+000	0	+3.26e+000	0	+5.00e-002	0
Progressiva	+3.51e+003	85	+3.51e+003	85	+3.90e+003	89	+2.13e+002	1
Modo: 300	+4.76e-002	0	+3.19e-001	0	+1.99e-001	0	+1.52e+000	0
Progressiva	+3.51e+003	85	+3.51e+003	85	+3.90e+003	89	+2.14e+002	1

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z	Rotazione Z
+4.13e+003	+4.13e+003	+4.40e+003	+3.72e+004

Verifiche di opere in muratura

Il tabulato che riguarda la verifica dei maschi murari riporta i seguenti risultati:

- posizione: le posizioni sono quelle di testa (indicata con I), di piede (0) e quelle intermedie (le due previste per l'EC6, 2/5I e 3/5I) oppure l'unica per s.l. e t.a. (½I); in questo caso con ½I si intende indicare la posizione a momento massimo;
- c.c., combinazione di carico; la verifica è differente per le combinazioni sismiche e quelle non sismiche;
- Fx: sforzo normale, negativo se di compressione;
- V: taglio nel piano del pilastro;
- My, Mz: momenti flettenti con azione nel piano e fuori piano del pilastro; in relazione al

- valore di B e H i due momenti possono svolgere un'azione nel piano o fuori dal piano dell'elemento;
- es1/eV, es2/eb: sono le eccentricità; es1 viene calcolato in testa, eV in posizione intermedia, es2 ancora in testa, eb alla base, questi quattro dati sono stati compattati in due colonne e vanno letti alla riga (sezione) corrispondente. Nel caso dell'EC6 queste eccentricità sono sostituite da ei/emk.
 - $\phi/\phi_t/\phi_b$: sono i coefficienti di riduzione della resistenza; anche in questo caso viene utilizzata una sola colonna: ϕ viene determinato in testa, ϕ_t in posizione intermedia, ϕ_b alla base. Nel caso dell'EC6 questi ϕ sono sostituiti da ϕ_i/ϕ_{mk} ;
 - Fx/A: tensione media nell'elemento, negativa se di compressione;
 - IRN: rappresenta l'indice di resistenza inteso come rapporto fra la tensione media di compressione e la tensione limite. Al piede del pilastro rappresenta l'indice peggiore (più elevato) derivante dalla verifica a compressione e da quella a presso flessione nel piano dell'elemento;
 - β : coefficiente di parzializzazione della sezione, calcolato in base all'eccentricità eb;
 - τ : rappresenta la tensione media a taglio;
 - fvk: resistenza caratteristica a taglio;
 - IRV: rapporto fra la tensione media e la tensione limite a taglio;
 - IrM: viene calcolato solo al piede del pilastro; rappresenta l'indice di resistenza a momento flettente per pressoflessione nel piano, ottenuto come rapporto fra il momento flettente agente nel piano e il momento ultimo Mult calcolato. Viene anche messo in evidenza, con il simbolo IrMz, se il momento nel piano è Mz, con IrMy se il momento nel piano è My;
 - IrMfp: viene calcolato solo al piede del pilastro; rappresenta l'indice di resistenza a momento flettente per pressoflessione fuori piano, ottenuto come rapporto fra il momento flettente agente fuori piano e il momento ultimo Mult calcolato. Viene anche messo in evidenza con IrMz se il momento che agisce fuori piano è Mz, con IrMy se agisce invece My.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello $\square$ - $\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: 0.00 cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Maschio num. 1 Descrizione: Maschio murario n. 1
 altezza calcolata: 320.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es1/eV	es2/eb	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	IRN	$\square$	$\square$	$\bar{\epsilon}_{VK}$	IRV	IrMz IrM	IrMy IrMfp	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-77450	3728	-334	-2869	--	--	--	-2.16	1.45	1.00	0.10	0.90	0.29	0.03	0.01	NON Verif.
l	1B	-77452	3728	-334	-2869	--	--	--	-2.16	1.45	1.00	0.10	0.90	0.29	0.03	0.01	NON Verif.
1/2	1A	-269586	9827	-3158	11071	--	--	--	-2.50	1.69	1.00	0.09	1.04	0.22	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-269590	9827	-3158	11071	--	--	--	-2.50	1.69	1.00	0.09	1.04	0.22	--	--	NON Verif.
0	1A	-95791	6925	-1225	-94	--	--	--	-2.67	1.80	1.00	0.19	1.10	0.44	0.00	0.02	NON Verif.
0	1B	-95792	6925	-1225	-94	--	--	--	-2.67	1.80	1.00	0.19	1.10	0.44	0.00	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello $\square$ - $\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**

Novembre 2016

d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Maschio num. **6** Descrizione: Maschio murario n. 6
 altezza calcolata: **320.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{e}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					
l	1A	-29293	3578	-142	709	--	--	--	-2.04	1.38	1.00	0.25	0.85	0.73	0.06	0.01	0.01	NON Verif.
l	1B	-29293	3578	-142	709	--	--	--	-2.04	1.38	1.00	0.25	0.85	0.73	0.06	0.01	0.01	NON Verif.
1/2	1A	-114823	7699	-1815	-1458	--	--	--	-2.66	1.80	1.00	0.18	1.10	0.40	--	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-114825	7699	-1815	-1458	--	--	--	-2.66	1.80	1.00	0.18	1.10	0.40	--	--	--	NON Verif.
0	1A	-43134	5293	-717	-2489	--	--	--	-3.00	2.03	1.00	0.37	1.24	0.74	0.06	0.02	0.02	NON Verif.
0	1B	-43135	5293	-717	-2489	--	--	--	-3.00	2.03	1.00	0.37	1.24	0.74	0.06	0.02	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Maschio num. **11** Descrizione: Maschio murario n. 11
 altezza calcolata: **320.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{e}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					
l	1A	-72689	6254	-1131	-4799	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.16	0.80	0.51	0.07	0.05	0.05	NON Verif.
l	1B	-72689	6254	-1131	-4800	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.16	0.80	0.51	0.07	0.05	0.05	NON Verif.
1/2	1A	-242964	15320	-3936	-14526	--	--	--	-2.13	1.43	1.00	0.13	0.89	0.38	--	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-242966	15320	-3936	-14526	--	--	--	-2.13	1.43	1.00	0.13	0.89	0.38	--	--	--	NON Verif.
0	1A	-88883	4786	-904	-3036	--	--	--	-2.33	1.57	1.00	0.13	0.97	0.32	0.02	0.02	0.02	NON Verif.
0	1B	-88884	4786	-904	-3036	--	--	--	-2.33	1.57	1.00	0.13	0.97	0.32	0.02	0.02	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Maschio num. **16** Descrizione: Maschio murario n. 16
 altezza calcolata: **320.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{e}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					
l	1A	-67837	3766	-99	10242	--	--	--	-1.78	1.20	1.00	0.10	0.75	0.33	0.21	0.01	0.01	NON Verif.
l	1B	-67837	3766	-99	10242	--	--	--	-1.78	1.20	1.00	0.10	0.75	0.33	0.21	0.01	0.01	NON Verif.
1/2	1A	-232989	9569	-1406	13764	--	--	--	-2.04	1.38	1.00	0.08	0.85	0.25	--	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-232989	9569	-1406	13764	--	--	--	-2.04	1.38	1.00	0.08	0.85	0.25	--	--	--	NON Verif.
0	1A	-86033	5371	-235	1315	--	--	--	-2.26	1.52	1.00	0.14	0.94	0.37	0.01	0.01	0.01	NON Verif.
0	1B	-86033	5371	-235	1315	--	--	--	-2.26	1.52	1.00	0.14	0.94	0.37	0.01	0.01	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Novembre 2016

 Maschio num. 20 Descrizione: Maschio murario n. 20
 altezza calcolata: 320.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RI}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-29486	1743	45	-156	--	--	--	-1.93	1.31	1.00	0.11	0.81	0.35	0.01	0.01	NON Verif.
l	1B	-29486	1743	45	-156	--	--	--	-1.93	1.31	1.00	0.11	0.81	0.35	0.01	0.01	NON Verif.
½	1A	-96283	8096	-1255	-876	--	--	--	-2.11	1.42	1.00	0.18	0.88	0.50	--	--	NON Verif.
½	1B	-96284	8096	-1255	-876	--	--	--	-2.11	1.42	1.00	0.18	0.88	0.50	--	--	NON Verif.
0	1A	-35514	4644	-825	-116	--	--	--	-2.33	1.57	1.00	0.30	0.97	0.79	0.01	0.05	NON Verif.
0	1B	-35514	4644	-825	-116	--	--	--	-2.33	1.57	1.00	0.30	0.97	0.79	0.01	0.05	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 26 Descrizione: Maschio murario n. 26
 altezza calcolata: 320.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RI}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-47946	6471	-390	-1946	--	--	--	-1.73	1.17	1.00	0.23	0.73	0.80	0.09	0.04	NON Verif.
l	1B	-47947	6471	-390	-1946	--	--	--	-1.73	1.17	1.00	0.23	0.73	0.80	0.09	0.04	NON Verif.
½	1A	-162838	19629	-2532	-3116	--	--	--	-1.96	1.32	1.00	0.24	0.82	0.72	--	--	NON Verif.
½	1B	-162839	19629	-2532	-3116	--	--	--	-1.96	1.32	1.00	0.24	0.82	0.72	--	--	NON Verif.
0	1A	-60578	5381	-984	-1490	--	--	--	-2.19	1.48	1.00	0.19	0.91	0.53	0.03	0.04	NON Verif.
0	1B	-60578	5381	-984	-1490	--	--	--	-2.19	1.48	1.00	0.19	0.91	0.53	0.03	0.04	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31
 altezza calcolata: 320.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RI}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-25161	3526	1484	3722	--	--	--	-1.09	0.74	1.00	0.15	0.47	0.81	1.06	0.80	NON Verif.
l	1B	-25162	3526	1484	3722	--	--	--	-1.09	0.74	1.00	0.15	0.47	0.81	1.06	0.80	NON Verif.
½	1A	-101749	10060	1284	9152	--	--	--	-1.47	0.99	1.00	0.15	0.63	0.58	--	--	
½	1B	-101750	10060	1284	9152	--	--	--	-1.47	0.99	1.00	0.15	0.63	0.58	--	--	
0	1A	-43073	5799	-30	1688	--	--	--	-1.87	1.26	1.00	0.25	0.78	0.80	0.08	0.00	NON Verif.
0	1B	-43074	5799	-30	1688	--	--	--	-1.87	1.26	1.00	0.25	0.78	0.80	0.08	0.00	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51

Novembre 2016

altezza calcolata: 320.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-110745	9470	715	9985	--	--	--	-2.19	1.48	1.00	0.19	0.91	0.51	0.05	0.02	NON Verif.
l	1B	-110746	9470	715	9985	--	--	--	-2.19	1.48	1.00	0.19	0.91	0.51	0.05	0.02	NON Verif.
½	1A	-358955	16553	1617	25110	--	--	--	-2.37	1.60	1.00	0.11	0.99	0.28	--	--	NON Verif.
½	1B	-358958	16553	1617	25111	--	--	--	-2.37	1.60	1.00	0.11	0.99	0.28	--	--	NON Verif.
0	1A	-129623	4148	473	8724	--	--	--	-2.57	1.73	1.00	0.08	1.06	0.19	0.03	0.01	NON Verif.
0	1B	-129624	4148	473	8724	--	--	--	-2.57	1.73	1.00	0.08	1.06	0.19	0.03	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **13** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete I liv spess140**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51
 altezza calcolata: 320.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-130412	9310	-3572	16187	--	--	--	-1.73	1.17	1.00	0.12	0.73	0.42	0.12	0.10	NON Verif.
l	1B	-130414	9310	-3572	16186	--	--	--	-1.73	1.17	1.00	0.12	0.73	0.42	0.12	0.10	NON Verif.
½	1A	-425636	31800	-9020	39442	--	--	--	-1.89	1.27	1.00	0.14	0.79	0.45	--	--	NON Verif.
½	1B	-425640	31800	-9020	39438	--	--	--	-1.89	1.27	1.00	0.14	0.79	0.45	--	--	NON Verif.
0	1A	-153032	14093	-2257	4338	--	--	--	-2.03	1.37	1.00	0.19	0.85	0.55	0.02	0.03	NON Verif.
0	1B	-153033	14093	-2257	4336	--	--	--	-2.03	1.37	1.00	0.19	0.85	0.55	0.02	0.03	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **13** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete I liv spess140**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 52 Descrizione: Maschio murario n. 52
 altezza calcolata: 320.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-91047	5482	-1168	15344	--	--	--	-1.13	0.76	1.00	0.07	0.49	0.35	0.55	0.17	
l	1B	-91051	5482	-1168	15343	--	--	--	-1.13	0.76	1.00	0.07	0.49	0.35	0.55	0.17	
½	1A	-348555	15779	-14442	40591	--	--	--	-1.44	0.97	1.00	0.07	0.61	0.27	--	--	
½	1B	-348567	15779	-14442	40590	--	--	--	-1.44	0.97	1.00	0.07	0.61	0.27	--	--	
0	1A	-141143	4099	-3059	11897	--	--	--	-1.75	1.18	1.00	0.05	0.74	0.17	0.08	0.08	NON Verif.
0	1B	-141146	4099	-3059	11896	--	--	--	-1.75	1.18	1.00	0.05	0.74	0.17	0.08	0.08	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **13** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete I liv spess140**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 69 Descrizione: Maschio murario n. 69
 altezza calcolata: 320.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				

Novembre 2016

O S	C.															I _{RM}	I _{RMFP}	
		kg		kg	* m	cm		kg/cm²		kg/cm²								
l	1A	-232614	22488	-7085	-81218	--	--	--	-1.63	1.10	1.00	0.16	0.69	0.57	0.23	0.15	NON	Verif.
l	1B	-232622	22488	-7085	-81209	--	--	--	-1.63	1.10	1.00	0.16	0.69	0.57	0.23	0.15	NON	Verif.
½	1A	-800142	49880	-20285	-207897	--	--	--	-1.87	1.26	1.00	0.12	0.79	0.37	--	--	NON	Verif.
½	1B	-800162	49880	-20285	-207871	--	--	--	-1.87	1.26	1.00	0.12	0.79	0.37	--	--	NON	Verif.
0	1A	-301120	17349	-3052	-60434	--	--	--	-2.12	1.43	1.00	0.12	0.88	0.34	0.06	0.02	NON	Verif.
0	1B	-301126	17349	-3052	-60427	--	--	--	-2.12	1.43	1.00	0.12	0.88	0.34	0.06	0.02	NON	Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **14** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess80**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RM}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-64262	8529	-2377	-4709	--	--	--	-1.39	0.94	1.00	0.18	0.59	0.78	0.24	0.88	
l	1B	-64268	8529	-2377	-4712	--	--	--	-1.39	0.94	1.00	0.18	0.59	0.78	0.24	0.88	
½	1A	-217999	29907	-3644	-1779	--	--	--	-1.57	1.06	1.00	0.22	0.67	0.81	--	--	NON Verif.
½	1B	-218015	29907	-3644	-1782	--	--	--	-1.57	1.06	1.00	0.22	0.67	0.81	--	--	NON Verif.
0	1A	-82140	7303	19	4465	--	--	--	-1.78	1.20	1.00	0.16	0.75	0.53	0.05	0.00	NON Verif.
0	1B	-82144	7303	19	4465	--	--	--	-1.78	1.20	1.00	0.16	0.75	0.53	0.05	0.00	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **15** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RM}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-109289	4088	22	-3823	--	--	--	-2.43	1.64	1.00	0.09	1.01	0.23	0.02	0.00	NON Verif.
l	1B	-109294	4088	22	-3824	--	--	--	-2.43	1.64	1.00	0.09	1.01	0.23	0.02	0.00	NON Verif.
½	1A	-354345	17282	1622	-5110	--	--	--	-2.62	1.77	1.00	0.13	1.09	0.29	--	--	NON Verif.
½	1B	-354355	17282	1622	-5113	--	--	--	-2.62	1.77	1.00	0.13	1.09	0.29	--	--	NON Verif.
0	1A	-120776	7538	-658	-16236	--	--	--	-2.68	1.81	1.00	0.17	1.11	0.38	0.05	0.01	NON Verif.
0	1B	-120778	7538	-658	-16237	--	--	--	-2.68	1.81	1.00	0.17	1.11	0.38	0.05	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 2 Descrizione: Maschio murario n. 2
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RM}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				

Novembre 2016

l	1A	-31438	1046	-137	158	--	--	--	-2.41	1.62	1.00	0.08	1.00	0.20	0.01	0.01	NON Verif.
l	1B	-31440	1046	-137	158	--	--	--	-2.41	1.62	1.00	0.08	1.00	0.20	0.01	0.01	NON Verif.
½	1A	-104983	2555	-513	1594	--	--	--	-2.68	1.81	1.00	0.07	1.11	0.15	--	--	NON Verif.
½	1B	-104987	2555	-513	1594	--	--	--	-2.68	1.81	1.00	0.07	1.11	0.15	--	--	NON Verif.
0	1A	-33901	1520	-159	-489	--	--	--	-2.59	1.75	1.00	0.12	1.07	0.27	0.02	0.01	NON Verif.
0	1B	-33902	1520	-159	-489	--	--	--	-2.59	1.75	1.00	0.12	1.07	0.27	0.02	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 7 Descrizione: Maschio murario n. 7
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-29027	839	146	-58	--	--	--	-2.22	1.50	1.00	0.06	0.93	0.17	0.00	0.01	NON Verif.
l	1B	-29028	839	146	-58	--	--	--	-2.22	1.50	1.00	0.06	0.93	0.17	0.00	0.01	NON Verif.
½	1A	-83404	4710	-1	636	--	--	--	-2.13	1.44	1.00	0.12	0.89	0.34	--	--	NON Verif.
½	1B	-83406	4710	-1	636	--	--	--	-2.13	1.44	1.00	0.12	0.89	0.34	--	--	NON Verif.
0	1A	-28361	2353	-72	339	--	--	--	-2.17	1.47	1.00	0.18	0.91	0.50	0.03	0.01	NON Verif.
0	1B	-28362	2353	-72	339	--	--	--	-2.17	1.47	1.00	0.18	0.91	0.50	0.03	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 17 Descrizione: Maschio murario n. 17
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-42523	716	598	2050	--	--	--	-1.69	1.14	1.00	0.03	0.71	0.10	0.11	0.08	NON Verif.
l	1B	-42523	716	598	2050	--	--	--	-1.69	1.14	1.00	0.03	0.71	0.10	0.11	0.08	NON Verif.
½	1A	-156447	2978	1408	-7337	--	--	--	-2.07	1.40	1.00	0.04	0.87	0.11	--	--	NON Verif.
½	1B	-156447	2978	1408	-7337	--	--	--	-2.07	1.40	1.00	0.04	0.87	0.11	--	--	NON Verif.
0	1A	-57537	2185	200	-3658	--	--	--	-2.29	1.54	1.00	0.09	0.95	0.23	0.06	0.01	NON Verif.
0	1B	-57537	2185	200	-3658	--	--	--	-2.29	1.54	1.00	0.09	0.95	0.23	0.06	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 21 Descrizione: Maschio murario n. 21
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				

Novembre 2016

l	1A	-23549	102	135	-46	--	--	--	-1.70	1.15	1.00	0.01	0.72	0.03	0.01	0.03	NON Verif.
l	1B	-23549	102	135	-46	--	--	--	-1.70	1.15	1.00	0.01	0.72	0.03	0.01	0.03	NON Verif.
½	1A	-78461	1702	609	-137	--	--	--	-1.89	1.27	1.00	0.04	0.79	0.13	--	--	NON Verif.
½	1B	-78462	1702	609	-137	--	--	--	-1.89	1.27	1.00	0.04	0.79	0.13	--	--	NON Verif.
0	1A	-28371	1335	135	-103	--	--	--	-2.05	1.38	1.00	0.10	0.86	0.28	0.01	0.02	NON Verif.
0	1B	-28371	1335	135	-103	--	--	--	-2.05	1.38	1.00	0.10	0.86	0.28	0.01	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 25 Descrizione: Maschio murario n. 25
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMFp}	
l	1A	-26917	9124	-40	3351	--	--	--	-1.37	0.93	1.00	0.47	0.59	1.98	1.40	0.03	NON Verif.
l	1B	-26918	9124	-40	3351	--	--	--	-1.37	0.93	1.00	0.47	0.59	1.98	1.40	0.03	NON Verif.
½	1A	-119644	9421	-380	-6155	--	--	--	-2.03	1.37	1.00	0.16	0.85	0.47	--	--	NON Verif.
½	1B	-119648	9421	-380	-6156	--	--	--	-2.03	1.37	1.00	0.16	0.85	0.47	--	--	NON Verif.
0	1A	-38331	3395	-183	320	--	--	--	-1.96	1.32	1.00	0.17	0.82	0.53	0.02	0.02	NON Verif.
0	1B	-38332	3395	-183	320	--	--	--	-1.96	1.32	1.00	0.17	0.82	0.53	0.02	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 27 Descrizione: Maschio murario n. 27
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMFp}	
l	1A	-40205	823	160	-315	--	--	--	-1.60	1.08	1.00	0.03	0.68	0.12	0.02	0.03	NON Verif.
l	1B	-40205	823	160	-315	--	--	--	-1.60	1.08	1.00	0.03	0.68	0.12	0.02	0.03	NON Verif.
½	1A	-128167	13531	1145	-5721	--	--	--	-1.70	1.14	1.00	0.18	0.72	0.63	--	--	NON Verif.
½	1B	-128168	13531	1145	-5721	--	--	--	-1.70	1.14	1.00	0.18	0.72	0.63	--	--	NON Verif.
0	1A	-45483	6183	389	-2371	--	--	--	-1.81	1.22	1.00	0.25	0.76	0.81	0.10	0.04	NON Verif.
0	1B	-45484	6183	389	-2371	--	--	--	-1.81	1.22	1.00	0.25	0.76	0.81	0.10	0.04	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 32 Descrizione: Maschio murario n. 32
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMFp}	
l	1A	-12828	6837	178	7141	--	--	--	-0.61	0.41	1.00	0.33	0.28	2.89	1.03	0.05	NON Verif.

Novembre 2016

l	1B	-12828	6837	178	7141	--	--	--	-0.61	0.41	1.00	0.33	0.28	2.89	1.03	0.05	NON Verif.
½	1A	-59313	27474	-2414	7975	--	--	--	-0.94	0.64	1.00	0.44	0.41	2.64	--	--	NON Verif.
½	1B	-59314	27474	-2414	7975	--	--	--	-0.94	0.64	1.00	0.44	0.41	2.64	--	--	NON Verif.
0	1A	-25509	6943	-3	953	--	--	--	-1.22	0.82	1.00	0.33	0.52	1.58	1.07	0.01	NON Verif.
0	1B	-25509	6943	-3	953	--	--	--	-1.22	0.82	1.00	0.33	0.52	1.58	1.07	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 53 Descrizione: Maschio murario n. 53
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RM}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-131821	17737	-3853	-3099	--	--	--	-1.59	1.07	1.00	0.21	0.67	0.79	0.02	0.22	NON Verif.
l	1B	-131822	17737	-3853	-3100	--	--	--	-1.59	1.07	1.00	0.21	0.67	0.79	0.02	0.22	NON Verif.
½	1A	-482420	46615	-1237	-44534	--	--	--	-1.94	1.31	1.00	0.19	0.81	0.58	--	--	NON Verif.
½	1B	-482423	46615	-1237	-44535	--	--	--	-1.94	1.31	1.00	0.19	0.81	0.58	--	--	NON Verif.
0	1A	-192567	18340	-235	-23929	--	--	--	-2.32	1.57	1.00	0.22	0.96	0.57	0.04	0.00	NON Verif.
0	1B	-192567	18340	-235	-23930	--	--	--	-2.32	1.57	1.00	0.22	0.96	0.57	0.04	0.00	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 54 Descrizione: Maschio murario n. 54
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RM}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-89871	6579	-169	18057	--	--	--	-1.96	1.32	1.00	0.14	0.82	0.44	0.16	0.01	NON Verif.
l	1B	-89873	6579	-169	18057	--	--	--	-1.96	1.32	1.00	0.14	0.82	0.44	0.16	0.01	NON Verif.
½	1A	-287942	25016	-2429	32998	--	--	--	-2.09	1.41	1.00	0.18	0.87	0.52	--	--	NON Verif.
½	1B	-287946	25016	-2429	32999	--	--	--	-2.09	1.41	1.00	0.18	0.87	0.52	--	--	NON Verif.
0	1A	-102453	8623	-303	6616	--	--	--	-2.23	1.51	1.00	0.19	0.93	0.51	0.04	0.01	NON Verif.
0	1B	-102454	8623	-303	6616	--	--	--	-2.23	1.51	1.00	0.19	0.93	0.51	0.04	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 88 Descrizione: Maschio murario n. 88
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RM}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-21226	18443	180	45086	--	--	--	-0.24	0.16	1.00	0.21	0.13	3.90	0.41	0.03	NON Verif.
l	1B	-21229	18443	180	45090	--	--	--	-0.24	0.16	1.00	0.21	0.13	3.90	0.41	0.03	NON Verif.

Novembre 2016

1/2	1A	-170040	86337	432	213059	--	--	--	-0.63	0.43	1.00	0.32	0.29	2.77	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-170047	86337	432	213078	--	--	--	-0.63	0.43	1.00	0.32	0.29	2.77	--	--	NON Verif.
0	1A	-92667	31624	-122	105406	--	--	--	-1.03	0.70	1.00	0.35	0.45	1.96	1.00	0.02	NON Verif.
0	1B	-92669	31624	-122	105415	--	--	--	-1.03	0.70	1.00	0.35	0.45	1.96	1.00	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello ☐-☐: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq ☐ , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ☐: **1.00**

Maschio num. 101 Descrizione: Maschio murario n. 101
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm		kg/cm ²				kg/cm ²				
1/2	1A	-27452	2134	1811	1351	--	--	--	-1.41	0.95	1.00	0.11	0.60	0.46	0.43	1.14	NON Verif.
1/2	1B	-27452	2134	1811	1351	--	--	--	-1.41	0.95	1.00	0.11	0.60	0.46	0.43	1.13	NON Verif.
1/2	1A	-126535	6953	2214	3773	--	--	--	-2.03	1.37	1.00	0.11	0.85	0.33	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-126536	6953	2214	3773	--	--	--	-2.03	1.37	1.00	0.11	0.85	0.33	--	--	NON Verif.
0	1A	-45137	2256	-532	3854	--	--	--	-2.17	1.47	1.00	0.11	0.91	0.30	0.11	0.03	NON Verif.
0	1B	-45137	2256	-532	3854	--	--	--	-2.17	1.47	1.00	0.11	0.91	0.30	0.11	0.03	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **16** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello ☐-☐: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq ☐ , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ☐: **1.00**

Maschio num. 104 Descrizione: Maschio murario n. 104
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm		kg/cm ²				kg/cm ²				
1/2	1A	-12069	4004	244	486	--	--	--	-0.92	0.62	1.00	0.31	0.41	1.88	0.23	0.15	NON Verif.
1/2	1B	-12070	4004	244	486	--	--	--	-0.92	0.62	1.00	0.31	0.41	1.88	0.23	0.15	NON Verif.
1/2	1A	-38509	10355	-826	755	--	--	--	-0.98	0.66	1.00	0.26	0.43	1.54	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-38511	10355	-826	755	--	--	--	-0.98	0.66	1.00	0.26	0.43	1.54	--	--	NON Verif.
0	1A	-14917	3932	-349	158	--	--	--	-1.14	0.77	1.00	0.30	0.49	1.52	0.17	0.49	NON Verif.
0	1B	-14917	3932	-349	158	--	--	--	-1.14	0.77	1.00	0.30	0.49	1.52	0.17	0.49	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **17** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello ☐-☐: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq ☐ , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ☐: **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm		kg/cm ²				kg/cm ²				
1/2	1A	-95196	14406	-1664	-13599	--	--	--	-1.68	1.13	1.00	0.25	0.71	0.90	0.17	0.10	NON Verif.
1/2	1B	-95206	14406	-1664	-13599	--	--	--	-1.68	1.13	1.00	0.25	0.71	0.90	0.17	0.10	NON Verif.
1/2	1A	-308482	54001	4861	-78985	--	--	--	-1.81	1.22	1.00	0.32	0.76	1.04	--	--	NON Verif.

Novembre 2016

1/2	1B	-308507	54001	4861	-78985	--	--	--	-1.81	1.22	1.00	0.32	0.76	1.04	--	--	NON Verif.
0	1A	-97247	17619	3	-15213	--	--	--	-1.71	1.16	1.00	0.31	0.72	1.07	0.17	0.00	NON Verif.
0	1B	-97253	17619	3	-15213	--	--	--	-1.71	1.16	1.00	0.31	0.72	1.07	0.17	0.00	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **18** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess140**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{e}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-105507	12678	3311	30712	--	--	--	-1.40	0.95	1.00	0.17	0.60	0.70	0.95	0.39	
l	1B	-105509	12678	3311	30711	--	--	--	-1.40	0.95	1.00	0.17	0.60	0.70	0.95	0.39	
1/2	1A	-343875	38572	-390	79351	--	--	--	-1.52	1.03	1.00	0.17	0.65	0.66	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-343880	38572	-390	79348	--	--	--	-1.52	1.03	1.00	0.17	0.65	0.66	--	--	NON Verif.
0	1A	-123136	11566	-2271	22481	--	--	--	-1.64	1.11	1.00	0.15	0.69	0.56	0.23	0.09	NON Verif.
0	1B	-123137	11566	-2271	22480	--	--	--	-1.64	1.11	1.00	0.15	0.69	0.56	0.23	0.09	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **19** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess160**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Maschio num. 99 Descrizione: Maschio murario n. 99
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{e}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-45922	1457	-3952	601	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	0.04	0.54	0.18	30.03	281.47	NON Verif.
l	1B	-45930	1457	-3952	601	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	0.04	0.54	0.18	58.07	544.06	NON Verif.
1/2	1A	-193697	16409	-6412	1541	--	--	--	-1.77	1.19	1.00	0.15	0.74	0.50	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-193713	16409	-6412	1543	--	--	--	-1.77	1.19	1.00	0.15	0.75	0.50	--	--	NON Verif.
0	1A	-70216	9122	625	-6070	--	--	--	-1.92	1.30	1.00	0.25	0.81	0.77	0.14	0.02	NON Verif.
0	1B	-70220	9122	625	-6071	--	--	--	-1.92	1.30	1.00	0.25	0.81	0.77	0.14	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **19** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete II liv spess160**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{e}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-21297	1738	796	-505	--	--	--	-1.09	0.73	1.00	0.09	0.47	0.47	0.28	0.34	
l	1B	-21298	1738	796	-505	--	--	--	-1.09	0.73	1.00	0.09	0.47	0.47	0.28	0.34	

Novembre 2016

1/2	1A	-95913	5363	2429	2283	--	--	--	-1.63	1.10	1.00	0.09	0.69	0.33	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-95918	5363	2429	2284	--	--	--	-1.63	1.10	1.00	0.09	0.69	0.33	--	--	NON Verif.
0	1A	-37426	4090	189	2076	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.21	0.80	0.65	0.18	0.01	NON Verif.
0	1B	-37427	4090	189	2076	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.21	0.80	0.65	0.18	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **20** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess50**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 83 Descrizione: Maschio murario n. 83
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-37906	10379	461	5172	--	--	--	-1.79	1.21	1.00	0.49	0.75	1.63	0.15	0.12	NON Verif.
l	1B	-37906	10379	461	5172	--	--	--	-1.79	1.21	1.00	0.49	0.75	1.63	0.15	0.12	NON Verif.
1/2	1A	-143208	38543	320	6413	--	--	--	-2.26	1.52	1.00	0.61	0.94	1.62	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-143209	38543	320	6413	--	--	--	-2.26	1.52	1.00	0.61	0.94	1.62	--	--	NON Verif.
0	1A	-60068	11662	-21	-2955	--	--	--	-2.84	1.92	1.00	0.55	1.17	1.18	0.02	0.00	NON Verif.
0	1B	-60069	11662	-21	-2955	--	--	--	-2.84	1.92	1.00	0.55	1.17	1.18	0.02	0.00	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **20** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess50**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 86 Descrizione: Maschio murario n. 86
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-11284	15099	100	2493	--	--	--	-0.54	0.37	1.00	0.72	0.25	7.14	0.19	0.06	NON Verif.
l	1B	-11284	15099	100	2493	--	--	--	-0.54	0.37	1.00	0.72	0.25	7.14	0.19	0.06	NON Verif.
1/2	1A	-112693	68772	232	-12679	--	--	--	-1.80	1.22	1.00	1.10	0.76	3.63	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-112694	68772	232	-12679	--	--	--	-1.80	1.22	1.00	1.10	0.76	3.63	--	--	NON Verif.
0	1A	-55375	20845	5	5027	--	--	--	-2.66	1.79	1.00	1.00	1.10	2.27	0.04	0.00	NON Verif.
0	1B	-55375	20845	5	5027	--	--	--	-2.66	1.79	1.00	1.00	1.10	2.27	0.04	0.00	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **21** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-60562	4915	1189	10085	--	--	--	-1.28	0.86	1.00	0.10	0.55	0.47	4.24	2.93	NON Verif.
l	1B	-60563	4915	1189	10085	--	--	--	-1.28	0.86	1.00	0.10	0.55	0.47	4.24	2.93	NON Verif.
1/2	1A	-230977	27191	1538	63282	--	--	--	-1.60	1.08	1.00	0.19	0.68	0.70	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-230979	27191	1538	63282	--	--	--	-1.60	1.08	1.00	0.19	0.68	0.70	--	--	NON Verif.

Novembre 2016

0 1A	-94130	10984	493	31205	--	--	--	-1.96	1.32	1.00	0.23	0.82	0.70	0.22	0.02	NON Verif.
0 1B	-94130	10984	493	31205	--	--	--	-1.96	1.32	1.00	0.23	0.82	0.70	0.22	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **21** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: 0.00 cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 41 Descrizione: Maschio murario n. 41
 altezza calcolata: 300.00 cm

P O S	C. C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RI}	□	□	E _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²		kg/cm²						
l	1A	-42657	9912	-5363	-22876	--	--	--	-0.60	0.40	1.00	0.14	0.28	1.26	0.26	0.53	NON Verif.
l	1B	-42658	9912	-5363	-22878	--	--	--	-0.60	0.40	1.00	0.14	0.28	1.26	0.26	0.53	NON Verif.
½	1A	-181387	21526	-7041	-62855	--	--	--	-0.85	0.57	1.00	0.10	0.38	0.67	--	--	
½	1B	-181389	21526	-7041	-62858	--	--	--	-0.85	0.57	1.00	0.10	0.38	0.67	--	--	
0	1A	-77782	6769	-806	-17381	--	--	--	-1.09	0.74	1.00	0.10	0.47	0.50	0.43	0.17	
0	1B	-77782	6769	-806	-17382	--	--	--	-1.09	0.74	1.00	0.10	0.47	0.50	0.43	0.17	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: 0.00 cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 3 Descrizione: Maschio murario n. 3
 altezza calcolata: 300.00 cm

P O S	C. C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RI}	□	□	e _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMp}	Note
		kg		kg * m	cm	kg/cm ²	kg/cm ²										
l	1A	-40699	1535	-433	-1686	--	--	--	-1.73	1.17	1.00	0.07	0.73	0.22	0.08	0.06	NON Verif.
l	1B	-40704	1535	-433	-1687	--	--	--	-1.73	1.17	1.00	0.07	0.73	0.22	0.08	0.06	NON Verif.
½	1A	-147936	6614	-844	5034	--	--	--	-2.10	1.42	1.00	0.09	0.88	0.27	--	--	NON Verif.
½	1B	-147948	6614	-844	5032	--	--	--	-2.10	1.42	1.00	0.09	0.88	0.27	--	--	NON Verif.
0	1A	-55517	3745	-140	2835	--	--	--	-2.36	1.59	1.00	0.16	0.98	0.41	0.04	0.01	NON Verif.
0	1B	-55521	3745	-140	2835	--	--	--	-2.36	1.59	1.00	0.16	0.98	0.41	0.04	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: 0.00 cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 8 Descrizione: Maschio murario n. 8
 altezza calcolata: 300.00 cm

P O S	c. C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMHy}	Note
		kg		kg * m		cm		kg/cm ²		kg/cm ²							
l	1A	-24659	526	-194	-362	--	--	--	-2.10	1.42	1.00	0.04	0.88	0.13	0.03	0.03	NON Verif.
l	1B	-24659	526	-194	-362	--	--	--	-2.10	1.42	1.00	0.04	0.88	0.13	0.03	0.03	NON Verif.
½	1A	-82334	1246	-54	-318	--	--	--	-2.33	1.58	1.00	0.04	0.97	0.09	--	--	NON Verif.
½	1B	-82336	1246	-54	-318	--	--	--	-2.33	1.58	1.00	0.04	0.97	0.09	--	--	NON Verif.
0	1A	-28330	568	193	-38	--	--	--	-2.41	1.63	1.00	0.05	1.00	0.12	0.00	0.02	NON Verif.
0	1B	-28330	568	193	-38	--	--	--	-2.41	1.63	1.00	0.05	1.00	0.12	0.00	0.02	NON Verif.

Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 18 Descrizione: Maschio murario n. 18
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RI}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm		kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-17619	4220	129	1302	--	--	--	-0.94	0.64	1.00	0.23	0.41	1.36	0.28	0.06	NON Verif.
l	1B	-17619	4220	129	1302	--	--	--	-0.94	0.64	1.00	0.23	0.41	1.36	0.28	0.06	NON Verif.
½	1A	-77499	6260	1085	-2060	--	--	--	-1.38	0.93	1.00	0.11	0.59	0.47	--	--	
½	1B	-77499	6260	1085	-2060	--	--	--	-1.38	0.93	1.00	0.11	0.59	0.47	--	--	
0	1A	-31856	1274	476	-406	--	--	--	-1.70	1.15	1.00	0.07	0.72	0.24	0.03	0.09	NON Verif.
0	1B	-31856	1274	476	-406	--	--	--	-1.70	1.15	1.00	0.07	0.72	0.24	0.03	0.09	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 22 Descrizione: Maschio murario n. 22
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RI}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm		kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-17266	743	16	-253	--	--	--	-1.38	0.93	1.00	0.06	0.59	0.25	0.21	0.02	
l	1B	-17266	743	16	-253	--	--	--	-1.38	0.93	1.00	0.06	0.59	0.25	0.21	0.02	
½	1A	-55164	1227	51	127	--	--	--	-1.47	1.00	1.00	0.03	0.63	0.13	--	--	
½	1B	-55164	1227	51	127	--	--	--	-1.47	1.00	1.00	0.03	0.63	0.13	--	--	
0	1A	-20589	59	45	35	--	--	--	-1.65	1.11	1.00	0.00	0.70	0.02	0.01	0.02	NON Verif.
0	1B	-20589	59	45	35	--	--	--	-1.65	1.11	1.00	0.00	0.70	0.02	0.01	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 28 Descrizione: Maschio murario n. 28
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RI}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm		kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-27108	860	38	96	--	--	--	-1.20	0.81	1.00	0.04	0.52	0.18	0.06	0.06	
l	1B	-27109	860	38	96	--	--	--	-1.20	0.81	1.00	0.04	0.52	0.18	0.06	0.06	
½	1A	-98468	2587	65	1225	--	--	--	-1.45	0.98	1.00	0.04	0.62	0.15	--	--	
½	1B	-98469	2587	65	1225	--	--	--	-1.45	0.98	1.00	0.04	0.62	0.15	--	--	
0	1A	-37415	273	57	-18	--	--	--	-1.65	1.11	1.00	0.01	0.70	0.04	0.00	0.01	NON Verif.
0	1B	-37415	273	57	-18	--	--	--	-1.65	1.11	1.00	0.01	0.70	0.04	0.00	0.01	NON Verif.

Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMHy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-133339	20129	-2693	-33255	--	--	--	-1.78	1.20	1.00	0.27	0.75	0.90	0.14	0.11	NON Verif.
l	1B	-133340	20129	-2693	-33256	--	--	--	-1.78	1.20	1.00	0.27	0.75	0.90	0.14	0.11	NON Verif.
½	1A	-412669	82056	-5176	-56352	--	--	--	-1.84	1.24	1.00	0.37	0.77	1.18	--	--	NON Verif.
½	1B	-412672	82056	-5176	-56354	--	--	--	-1.84	1.24	1.00	0.37	0.77	1.18	--	--	NON Verif.
0	1A	-134496	25417	-3598	-11881	--	--	--	-1.80	1.21	1.00	0.34	0.76	1.12	0.05	0.14	NON Verif.
0	1B	-134497	25417	-3598	-11881	--	--	--	-1.80	1.21	1.00	0.34	0.76	1.12	0.05	0.14	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMHy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-63049	751	-827	-3965	--	--	--	-1.21	0.82	1.00	0.01	0.52	0.07	0.60	0.81	
l	1B	-63058	751	-827	-3974	--	--	--	-1.21	0.82	1.00	0.01	0.52	0.07	0.61	0.81	
½	1A	-210204	21070	-824	-16885	--	--	--	-1.35	0.91	1.00	0.14	0.58	0.59	--	--	
½	1B	-210228	21070	-824	-16901	--	--	--	-1.35	0.91	1.00	0.14	0.58	0.59	--	--	
0	1A	-72037	9405	-11	-8150	--	--	--	-1.39	0.94	1.00	0.18	0.59	0.76	0.39	0.00	
0	1B	-72044	9405	-11	-8153	--	--	--	-1.39	0.94	1.00	0.18	0.59	0.76	0.39	0.00	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMHy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-57560	6864	1063	1579	--	--	--	-1.94	1.31	1.00	0.23	0.81	0.71	0.03	0.08	NON Verif.
l	1B	-57562	6864	1063	1579	--	--	--	-1.94	1.31	1.00	0.23	0.81	0.71	0.03	0.08	NON Verif.
½	1A	-189705	13609	-96	-911	--	--	--	-2.23	1.50	1.00	0.16	0.93	0.43	--	--	NON Verif.
½	1B	-189708	13609	-96	-911	--	--	--	-2.23	1.50	1.00	0.16	0.93	0.43	--	--	NON Verif.
0	1A	-67914	4636	-611	-3629	--	--	--	-2.41	1.63	1.00	0.16	1.00	0.41	0.04	0.02	NON Verif.
0	1B	-67915	4636	-611	-3628	--	--	--	-2.41	1.63	1.00	0.16	1.00	0.41	0.04	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**



Novembre 2016

d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 71 Descrizione: Maschio murario n. 71
altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RM_y}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-91381	8223	-2305	-11594	--	--	--	-1.80	1.21	1.00	0.16	0.76	0.53	0.11	0.13	NON Verif.
l	1B	-91392	8223	-2305	-11593	--	--	--	-1.80	1.21	1.00	0.16	0.76	0.53	0.10	0.13	NON Verif.
½	1A	-327606	17932	-1990	28348	--	--	--	-2.15	1.45	1.00	0.12	0.90	0.33	--	--	NON Verif.
½	1B	-327633	17932	-1990	28352	--	--	--	-2.15	1.45	1.00	0.12	0.90	0.33	--	--	NON Verif.
0	1A	-122041	4053	2375	17554	--	--	--	-2.40	1.62	1.00	0.08	1.00	0.20	0.06	0.05	NON Verif.
0	1B	-122047	4053	2375	17552	--	--	--	-2.40	1.62	1.00	0.08	1.00	0.20	0.06	0.05	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 22 Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete III liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: 1.35
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: 1.00
d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 72 Descrizione: Maschio murario n. 72
altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RM_y}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-66376	10704	-1247	-2552	--	--	--	-1.94	1.31	1.00	0.31	0.81	0.96	0.04	0.08	NON Verif.
l	1B	-66390	10704	-1247	-2551	--	--	--	-1.94	1.31	1.00	0.31	0.81	0.96	0.04	0.08	NON Verif.
½	1A	-217549	24638	127	-22963	--	--	--	-2.08	1.40	1.00	0.24	0.87	0.68	--	--	NON Verif.
½	1B	-217582	24638	127	-22964	--	--	--	-2.08	1.40	1.00	0.24	0.87	0.68	--	--	NON Verif.
0	1A	-75164	8874	175	-14180	--	--	--	-2.16	1.46	1.00	0.25	0.90	0.71	0.14	0.01	NON Verif.
0	1B	-75175	8874	175	-14184	--	--	--	-2.16	1.46	1.00	0.25	0.90	0.71	0.14	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 22 Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete III liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: 1.35
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: 1.00
d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 75 Descrizione: Maschio murario n. 75
altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RM_y}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-99222	14831	-3137	262	--	--	--	-1.95	1.31	1.00	0.29	0.82	0.89	0.00	0.13	NON Verif.
l	1B	-99224	14831	-3137	263	--	--	--	-1.95	1.31	1.00	0.29	0.82	0.89	0.00	0.13	NON Verif.
½	1A	-381361	63404	-1661	45452	--	--	--	-2.04	1.38	1.00	0.34	0.85	0.99	--	--	NON Verif.
½	1B	-381366	63404	-1661	45454	--	--	--	-2.04	1.38	1.00	0.34	0.85	0.99	--	--	NON Verif.
0	1A	-111373	12184	3041	23750	--	--	--	-2.05	1.39	1.00	0.22	0.86	0.65	0.11	0.10	NON Verif.
0	1B	-111375	12184	3041	23750	--	--	--	-2.05	1.39	1.00	0.22	0.86	0.65	0.11	0.10	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 22 Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete III liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: 1.35
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: 1.00
d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 76 Descrizione: Maschio murario n. 76
altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RM_y}	Note

Novembre 2016

O S	C.	kg		kg * m		cm		kg/cm²			kg/cm²		I _{RM}		I _{RMFP}			
l	1A	-23532	8531	-232	-6215	--	--	--	-0.67	0.45	1.00	0.24	0.30	1.99	0.29	0.05	NON	Verif.
l	1B	-23542	8531	-232	-6220	--	--	--	-0.67	0.45	1.00	0.24	0.30	1.99	0.29	0.05	NON	Verif.
½	1A	-110867	15003	-1718	-14005	--	--	--	-1.05	0.71	1.00	0.14	0.46	0.78	--	--		
½	1B	-110891	15003	-1718	-14013	--	--	--	-1.05	0.71	1.00	0.14	0.46	0.78	--	--		
0	1A	-50341	3385	-204	-3922	--	--	--	-1.42	0.96	1.00	0.10	0.61	0.39	0.30	0.07		
0	1B	-50348	3385	-204	-3923	--	--	--	-1.43	0.96	1.00	0.10	0.61	0.39	0.30	0.07		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 85 Descrizione: Maschio murario n. 85
 altezza calcolata: 300.00 cm

P O S	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RM}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMFP}	I _{RM}	I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l 1A	-66091	16684	-199	-21563	--	--	--	-1.53	1.03	1.00	0.39	0.65	1.49	0.63	0.03	NON Verif.			
l 1B	-66092	16684	-199	-21562	--	--	--	-1.53	1.03	1.00	0.39	0.65	1.49	0.63	0.03	NON Verif.			
1/2 1A	-247989	63088	3192	-50971	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.49	0.80	1.52	--	--	NON Verif.			
1/2 1B	-247994	63088	3192	-50971	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.49	0.80	1.52	--	--	NON Verif.			
0 1A	-102722	24543	80	-17231	--	--	--	-2.38	1.61	1.00	0.57	0.99	1.44	0.08	0.00	NON Verif.			
0 1B	-102725	24543	80	-17232	--	--	--	-2.38	1.61	1.00	0.57	0.99	1.44	0.08	0.00	NON Verif.			

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 90 Descrizione: Maschio murario n. 90
 altezza calcolata: 300.00 cm

P O S	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RM}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMFP}	I _{RM}	I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l 1A	-75368	4280	-522	-9724	--	--	--	-1.45	0.98	1.00	0.08	0.62	0.33	0.30	0.10				
l 1B	-75374	4280	-522	-9734	--	--	--	-1.45	0.98	1.00	0.08	0.62	0.33	0.30	0.10				
1/2 1A	-266466	10164	-1818	-24539	--	--	--	-1.71	1.15	1.00	0.07	0.72	0.23	--	--	NON Verif.			
1/2 1B	-266481	10164	-1818	-24559	--	--	--	-1.71	1.15	1.00	0.07	0.72	0.23	--	--	NON Verif.			
0 1A	-101386	5402	-1199	-3922	--	--	--	-1.95	1.32	1.00	0.10	0.82	0.32	0.02	0.05	NON Verif.			
0 1B	-101390	5402	-1199	-3926	--	--	--	-1.95	1.32	1.00	0.10	0.82	0.32	0.02	0.05	NON Verif.			

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 93 Descrizione: Maschio murario n. 93
 altezza calcolata: 300.00 cm

P O S	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RM}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMFP}	I _{RM}	I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l 1A	-43819	4900	234	-67	--	--	--	-1.94	1.31	1.00	0.22	0.81	0.67	0.00	0.02	NON Verif.			
l 1B	-43822	4900	234	-68	--	--	--	-1.94	1.31	1.00	0.22	0.81	0.67	0.00	0.02	NON Verif.			
1/2 1A	-149395	25005	1152	-1252	--	--	--	-2.20	1.49	1.00	0.37	0.92	1.00	--	--	NON Verif.			

Novembre 2016

1/2	1B	-149404	25005	1152	-1255	--	--	--	-2.20	1.49	1.00	0.37	0.92	1.00	--	--	NON Verif.
0	1A	-58335	9287	243	-1127	--	--	--	-2.58	1.74	1.00	0.41	1.07	0.96	0.01	0.01	NON Verif.
0	1B	-58338	9287	243	-1128	--	--	--	-2.58	1.74	1.00	0.41	1.07	0.96	0.01	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 94 Descrizione: Maschio murario n. 94
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-23604	3509	-75	879	--	--	--	-1.39	0.94	1.00	0.21	0.59	0.87	0.38	0.07	
l	1B	-23610	3509	-75	880	--	--	--	-1.39	0.94	1.00	0.21	0.59	0.87	0.38	0.07	
1/2	1A	-87986	5955	-1511	-2280	--	--	--	-1.73	1.17	1.00	0.12	0.73	0.40	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-87997	5955	-1511	-2279	--	--	--	-1.73	1.17	1.00	0.12	0.73	0.40	--	--	NON Verif.
0	1A	-35763	3085	-540	-843	--	--	--	-2.11	1.42	1.00	0.18	0.88	0.52	0.04	0.05	NON Verif.
0	1B	-35765	3085	-540	-843	--	--	--	-2.11	1.42	1.00	0.18	0.88	0.52	0.04	0.05	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 102 Descrizione: Maschio murario n. 102
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-203468	22327	-6474	146251	--	--	--	-1.78	1.20	1.00	0.20	0.75	0.65	0.27	0.17	NON Verif.
l	1B	-203516	22327	-6474	146246	--	--	--	-1.78	1.20	1.00	0.20	0.75	0.65	0.27	0.17	NON Verif.
1/2	1A	-702204	67026	-10931	463367	--	--	--	-2.03	1.37	1.00	0.19	0.85	0.57	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-702317	67026	-10931	463376	--	--	--	-2.03	1.37	1.00	0.19	0.85	0.57	--	--	NON Verif.
0	1A	-260107	27019	-2214	168830	--	--	--	-2.28	1.54	1.00	0.24	0.95	0.62	0.13	0.02	NON Verif.
0	1B	-260136	27019	-2214	168848	--	--	--	-2.28	1.54	1.00	0.24	0.95	0.62	0.13	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **22** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 148 Descrizione: Maschio murario n. 148
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-23154	3157	-47	256	--	--	--	-1.83	1.24	1.00	0.25	0.77	0.81	0.03	0.01	NON Verif.
l	1B	-23154	3157	-47	256	--	--	--	-1.83	1.24	1.00	0.25	0.77	0.81	0.03	0.01	NON Verif.
1/2	1A	-107722	8895	3667	-298	--	--	--	-2.44	1.65	1.00	0.20	1.01	0.50	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-107724	8895	3667	-298	--	--	--	-2.44	1.65	1.00	0.20	1.01	0.50	--	--	NON Verif.
0	1A	-27220	5668	724	-293	--	--	--	-2.08	1.40	1.00	0.43	0.87	1.25	0.02	0.09	NON Verif.
0	1B	-27221	5668	724	-293	--	--	--	-2.08	1.41	1.00	0.43	0.87	1.25	0.02	0.09	NON Verif.

Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **23** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess140**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 100 Descrizione: Maschio murario n. 100
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	E _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-17461	4395	-311	476	--	--	--	-0.58	0.39	1.00	0.15	0.27	1.36	0.05	0.05	0.05	0.05	NON Verif.
l	1B	-17471	4395	-311	475	--	--	--	-0.58	0.39	1.00	0.15	0.27	1.36	0.05	0.05	0.05	0.05	NON Verif.
½	1A	-118458	28971	110	13422	--	--	--	-1.10	0.74	1.00	0.27	0.48	1.41	--	--	--	--	NON Verif.
½	1B	-118486	28971	110	13422	--	--	--	-1.10	0.74	1.00	0.27	0.48	1.41	--	--	--	--	NON Verif.
0	1A	-41686	7929	436	-1122	--	--	--	-1.28	0.86	1.00	0.24	0.55	1.11	1.56	1.01	1.01	1.01	NON Verif.
0	1B	-41696	7929	436	-1121	--	--	--	-1.28	0.86	1.00	0.24	0.55	1.11	1.54	0.99	0.99	0.99	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **23** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete III liv spess140**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	E _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-10135	3038	-2405	-1887	--	--	--	-0.68	0.46	1.00	0.20	0.31	1.65	0.77	0.74	0.74	0.74	NON Verif.
l	1B	-10137	3038	-2405	-1887	--	--	--	-0.68	0.46	1.00	0.20	0.31	1.65	0.77	0.74	0.74	0.74	NON Verif.
½	1A	-59791	3517	-1114	-1780	--	--	--	-0.91	0.61	1.00	0.05	0.40	0.33	--	--	--	--	--
½	1B	-59797	3517	-1114	-1780	--	--	--	-0.91	0.61	1.00	0.05	0.40	0.33	--	--	--	--	--
0	1A	-19519	736	653	-618	--	--	--	-1.09	0.74	1.00	0.04	0.47	0.22	0.38	0.36	0.36	0.36	--
0	1B	-19521	736	653	-618	--	--	--	-1.09	0.74	1.00	0.04	0.47	0.22	0.38	0.36	0.36	0.36	--

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **24** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess80**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	E _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-8950	5939	-494	-3796	--	--	--	-0.20	0.14	1.00	0.13	0.12	2.84	0.18	0.16	0.16	0.16	NON Verif.
l	1B	-8963	5939	-494	-3820	--	--	--	-0.20	0.14	1.00	0.13	0.12	2.84	0.18	0.16	0.16	0.16	NON Verif.
½	1A	-120860	17670	1907	-12892	--	--	--	-0.72	0.49	1.00	0.11	0.33	0.81	--	--	--	--	--
½	1B	-120894	17670	1907	-12944	--	--	--	-0.72	0.49	1.00	0.11	0.33	0.81	--	--	--	--	--
0	1A	-55354	3018	-345	-4298	--	--	--	-1.20	0.81	1.00	0.07	0.52	0.32	0.56	0.32	0.32	0.32	--
0	1B	-55363	3018	-345	-4308	--	--	--	-1.20	0.81	1.00	0.07	0.52	0.32	0.56	0.32	0.32	0.32	--

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **26** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess60**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**

Novembre 2016

 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 46 Descrizione: Maschio murario n. 46
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²		kg/cm ²				I _{RM}	I _{RMfp}		
l	1A	-2450	2751	-13	-2419	--	--	--	-0.12	0.08	1.00	0.14	0.09	3.99	0.65	0.02	NON Verif.	
l	1B	-2450	2751	-13	-2419	--	--	--	-0.12	0.08	1.00	0.14	0.09	3.99	0.65	0.02	NON Verif.	
½	1A	-37955	5317	-45	5009	--	--	--	-0.86	0.58	1.00	0.12	0.38	0.79	--	--		
½	1B	-37955	5317	-45	5009	--	--	--	-0.86	0.58	1.00	0.12	0.38	0.79	--	--		
0	1A	-15052	2133	19	1217	--	--	--	-1.08	0.73	1.00	0.15	0.47	0.82	0.49	0.03		
0	1B	-15052	2133	19	1217	--	--	--	-1.08	0.73	1.00	0.15	0.47	0.82	0.49	0.03		

 Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **26** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess60**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 47 Descrizione: Maschio murario n. 47
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note	
S	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm²	kg/cm²									
l	1A	-3709	3181	69	1991	--	--	--	-0.17	0.11	1.00	0.14	0.10	3.45	0.34	0.07	NON Verif.		
l	1B	-3709	3181	69	1991	--	--	--	-0.17	0.11	1.00	0.14	0.10	3.45	0.34	0.07	NON Verif.		
½	1A	-43658	2713	104	-3321	--	--	--	-1.01	0.68	1.00	0.06	0.44	0.36	--	--			
½	1B	-43658	2713	104	-3321	--	--	--	-1.01	0.68	1.00	0.06	0.44	0.36	--	--			
0	1A	-18179	1586	-36	-645	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.11	0.56	0.51	0.67	0.15			
0	1B	-18179	1586	-36	-645	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.11	0.56	0.51	0.67	0.15			

 Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 14 Descrizione: Maschio murario n. 14
 altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}		□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMFP}	I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm		kg/cm ²			kg/cm ²								
l	1A	-28593	5027	-1414	2375	--	--	--	-1.43	0.97	1.00	0.25	0.61	1.03	0.37	1.21	NON	Verif.	
l	1B	-28593	5027	-1414	2375	--	--	--	-1.43	0.97	1.00	0.25	0.61	1.03	0.37	1.21	NON	Verif.	
½	1A	-117910	9785	-3015	2786	--	--	--	-1.85	1.25	1.00	0.15	0.78	0.49	--	--	NON	Verif.	
½	1B	-117911	9785	-3015	2786	--	--	--	-1.85	1.25	1.00	0.15	0.78	0.49	--	--	NON	Verif.	
0	1A	-43107	6016	-670	-2030	--	--	--	-2.14	1.45	1.00	0.30	0.89	0.84	0.04	0.07	NON	Verif.	
0	1B	-43107	6016	-670	-2030	--	--	--	-2.14	1.45	1.00	0.30	0.89	0.84	0.04	0.07	NON	Verif.	

 Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 23 Descrizione: Maschio murario n. 23
 altezza calcolata: 300.04 cm

Novembre 2016

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12000	722	-122	80	--	--	--	-1.20	0.81	1.00	0.07	0.52	0.35	0.20	0.63	
l	1B	-12000	722	-122	80	--	--	--	-1.20	0.81	1.00	0.07	0.52	0.35	0.20	0.63	
½	1A	-40471	1704	-475	-751	--	--	--	-1.39	0.94	1.00	0.06	0.59	0.25	--	--	
½	1B	-40471	1704	-475	-751	--	--	--	-1.39	0.94	1.00	0.06	0.59	0.25	--	--	
0	1A	-15582	941	-83	-244	--	--	--	-1.61	1.08	1.00	0.10	0.68	0.36	0.08	0.06	NON Verif.
0	1B	-15582	941	-83	-244	--	--	--	-1.61	1.08	1.00	0.10	0.68	0.36	0.08	0.06	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29
 altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-15371	490	58	-870	--	--	--	-1.02	0.69	1.00	0.03	0.44	0.18	0.23	0.07	
l	1B	-15371	490	58	-870	--	--	--	-1.02	0.69	1.00	0.03	0.44	0.18	0.23	0.07	
½	1A	-56908	1380	199	-1083	--	--	--	-1.25	0.85	1.00	0.03	0.54	0.14	--	--	
½	1B	-56908	1380	199	-1083	--	--	--	-1.25	0.85	1.00	0.03	0.54	0.14	--	--	
0	1A	-23465	850	38	30	--	--	--	-1.55	1.05	1.00	0.06	0.66	0.21	0.00	0.02	NON Verif.
0	1B	-23466	850	38	30	--	--	--	-1.55	1.05	1.00	0.06	0.66	0.21	0.00	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33
 altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-11282	1090	-117	293	--	--	--	-0.90	0.61	1.00	0.09	0.40	0.55	0.09	0.12	
l	1B	-11282	1090	-117	293	--	--	--	-0.90	0.61	1.00	0.09	0.40	0.55	0.09	0.12	
½	1A	-44700	2444	15	-1789	--	--	--	-1.18	0.80	1.00	0.06	0.51	0.32	--	--	
½	1B	-44700	2444	15	-1789	--	--	--	-1.18	0.80	1.00	0.06	0.51	0.32	--	--	
0	1A	-16509	3145	84	-1344	--	--	--	-1.31	0.89	1.00	0.25	0.56	1.11	1.83	0.40	NON Verif.
0	1B	-16509	3145	84	-1344	--	--	--	-1.31	0.89	1.00	0.25	0.56	1.11	1.82	0.40	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36
 altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12266	1377	-1706	-172	--	--	--	-1.39	0.94	1.00	0.16	0.59	0.66	0.21	3.81	NON Verif.

Novembre 2016

l	1B	-12267	1377	-1706	-172	--	--	--	-1.39	0.94	1.00	0.16	0.59	0.66	0.21	3.81	NON Verif.
1/2	1A	-46309	4520	-1894	1806	--	--	--	-1.86	1.26	1.00	0.18	0.78	0.58	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-46309	4520	-1894	1806	--	--	--	-1.86	1.26	1.00	0.18	0.78	0.58	--	--	NON Verif.
0	1A	-15253	2774	19	-128	--	--	--	-1.84	1.24	1.00	0.33	0.77	1.08	0.03	0.01	NON Verif.
0	1B	-15253	2774	19	-128	--	--	--	-1.84	1.24	1.00	0.33	0.77	1.08	0.03	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 38 Descrizione: Maschio murario n. 38
altezza calcolata: 300.04 cm

P O S	c. C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMFD}	Note
		kg		kg * m		cm		kg/cm ²		kg/cm ²								
l	1A	-12073	2061	-2453	438	--	--	--	-0.86	0.58	1.00	0.15	0.38	0.96	0.11	1.84	NON	Verif.
l	1B	-12073	2061	-2453	438	--	--	--	-0.86	0.58	1.00	0.15	0.38	0.96	0.11	1.84	NON	Verif.
½	1A	-54750	4235	-3182	1794	--	--	--	-1.30	0.88	1.00	0.10	0.56	0.45	--	--		
½	1B	-54750	4235	-3182	1794	--	--	--	-1.30	0.88	1.00	0.10	0.56	0.45	--	--		
0	1A	-24410	1738	-79	736	--	--	--	-1.74	1.18	1.00	0.12	0.73	0.42	0.08	0.02	NON	Verif.
0	1B	-24410	1738	-79	736	--	--	--	-1.74	1.18	1.00	0.12	0.73	0.42	0.08	0.02	NON	Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 39 Descrizione: Maschio murario n. 39
altezza calcolata: 300.04 cm

P O S	c. C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMHfD}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²		kg/cm²							
l	1A	-12503	2046	-1626	895	--	--	--	-0.89	0.60	1.00	0.15	0.39	0.93	0.25	1.27	NON	Verif.
l	1B	-12503	2046	-1626	895	--	--	--	-0.89	0.60	1.00	0.15	0.39	0.93	0.25	1.27	NON	Verif.
½	1A	-40614	6983	-1646	3677	--	--	--	-0.97	0.65	1.00	0.17	0.42	0.98	--	--		
½	1B	-40615	6983	-1646	3677	--	--	--	-0.97	0.65	1.00	0.17	0.42	0.98	--	--		
0	1A	-17338	2028	265	1717	--	--	--	-1.24	0.83	1.00	0.14	0.53	0.68	5.55	2.45	NON	Verif.
0	1B	-17338	2028	265	1717	--	--	--	-1.24	0.83	1.00	0.14	0.53	0.68	5.56	2.45	NON	Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45
altezza calcolata: 300.04 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
O	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{RM}	I _{RMFD}	
S																	
l	1A	-2010	3109	-975	-508	--	--	--	-0.05	0.04	1.00	0.08	0.06	3.56	0.10	1.45	NON Verif.
l	1B	-2010	3109	-975	-508	--	--	--	-0.05	0.04	1.00	0.08	0.06	3.56	0.10	1.45	NON Verif.
½	1A	-68741	8542	-4867	8598	--	--	--	-0.51	0.34	1.00	0.06	0.24	0.66	--	--	
½	1B	-68741	8542	-4867	8599	--	--	--	-0.51	0.34	1.00	0.06	0.24	0.66	--	--	
0	1A	-34866	2516	-408	7967	--	--	--	-0.84	0.57	1.00	0.06	0.37	0.41	0.23	0.10	
0	1B	-34866	2516	-408	7968	--	--	--	-0.84	0.57	1.00	0.06	0.37	0.41	0.23	0.10	

Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59
altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMy} I _{RMFp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-84474	11357	-3475	-27661	--	--	--	-1.52	1.03	1.00	0.20	0.65	0.79	0.40	0.57	NON Verif.
l	1B	-84476	11357	-3475	-27663	--	--	--	-1.52	1.03	1.00	0.20	0.65	0.79	0.40	0.57	NON Verif.
½	1A	-371945	48082	-5011	-115459	--	--	--	-1.85	1.25	1.00	0.24	0.78	0.77	--	--	NON Verif.
½	1B	-371949	48082	-5011	-115465	--	--	--	-1.85	1.25	1.00	0.24	0.78	0.77	--	--	NON Verif.
0	1A	-122727	13518	-1509	-36405	--	--	--	-2.11	1.43	1.00	0.23	0.88	0.66	0.11	0.05	NON Verif.
0	1B	-122728	13518	-1509	-36407	--	--	--	-2.11	1.43	1.00	0.23	0.88	0.66	0.11	0.05	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 65 Descrizione: Maschio murario n. 65
altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMy} I _{RMFp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-44086	4716	-3445	-3669	--	--	--	-1.18	0.80	1.00	0.13	0.51	0.62	0.50	3.56	NON Verif.
l	1B	-44124	4716	-3445	-3644	--	--	--	-1.18	0.80	1.00	0.13	0.51	0.62	0.50	3.60	NON Verif.
½	1A	-300145	17130	-3212	5846	--	--	--	-1.90	1.28	1.00	0.11	0.80	0.34	--	--	NON Verif.
½	1B	-300288	17130	-3212	5916	--	--	--	-1.90	1.28	1.00	0.11	0.80	0.34	--	--	NON Verif.
0	1A	-78348	4588	-1404	5176	--	--	--	-2.24	1.51	1.00	0.13	0.93	0.35	0.03	0.07	NON Verif.
0	1B	-78380	4588	-1404	5198	--	--	--	-2.24	1.51	1.00	0.13	0.93	0.35	0.03	0.07	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 91 Descrizione: Maschio murario n. 91
altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMy} I _{RMFp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-45025	6252	-962	-9673	--	--	--	-1.25	0.85	1.00	0.17	0.54	0.81	16.10	11.74	NON Verif.
l	1B	-45036	6252	-962	-9674	--	--	--	-1.25	0.85	1.00	0.17	0.54	0.81	16.87	12.30	NON Verif.
½	1A	-178359	12394	-4104	-31288	--	--	--	-1.60	1.08	1.00	0.11	0.68	0.41	--	--	NON Verif.
½	1B	-178379	12394	-4104	-31395	--	--	--	-1.60	1.08	1.00	0.11	0.68	0.41	--	--	NON Verif.
0	1A	-65336	4120	149	-7910	--	--	--	-1.82	1.23	1.00	0.11	0.76	0.37	0.11	0.01	NON Verif.
0	1B	-65342	4120	149	-7918	--	--	--	-1.82	1.23	1.00	0.11	0.76	0.37	0.11	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**

Novembre 2016

Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente**
 fmd: 7.41 kg/cmq
 t0d: 0.15 kg/cmq
 d1: 0.00 cm
 ea / h: 1 / 200.00

Fatt. conf.: 1.35
 Modello $\square$ - $\square$: **Stress-Block**
 $\square$, coeff. parz. sez.: 1.00
 d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
 fatt. laterale di vincolo $\square$: 1.00

Maschio num. 103
 altezza calcolata: 300.04 cm

Descrizione: Maschio murario n. 103

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{e}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMh}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-31426	6409	125	6945	--	--	--	-1.43	0.97	1.00	0.29	0.61	1.20	1.03	0.08	NON Verif.
l	1B	-31452	6409	125	6941	--	--	--	-1.43	0.97	1.00	0.29	0.61	1.20	1.03	0.08	NON Verif.
1/2	1A	-145448	18304	359	9532	--	--	--	-1.80	1.22	1.00	0.23	0.76	0.75	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-145491	18304	359	9534	--	--	--	-1.80	1.22	1.00	0.23	0.76	0.75	--	--	NON Verif.
0	1A	-59308	7074	-1118	-9565	--	--	--	-2.54	1.72	1.00	0.30	1.05	0.72	0.10	0.05	NON Verif.
0	1B	-59319	7074	-1118	-9565	--	--	--	-2.54	1.72	1.00	0.30	1.05	0.72	0.09	0.05	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)**
 Descrizione:
 Tipo di verifica:
 Edificio **Esistente**
 fmd: 7.41 kg/cmq
 t0d: 0.15 kg/cmq
 d1: 0.00 cm
 ea / h: 1 / 200.00

Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Gruppo: 27
 Tabella: **Tabella muri**
Parete IV liv spess70
Stato limite
 Fatt. conf.: 1.35
 Modello $\square$ - $\square$: **Stress-Block**
 $\square$, coeff. parz. sez.: 1.00
 d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
 fatt. laterale di vincolo $\square$: 1.00

Maschio num. 105
 altezza calcolata: 300.04 cm

Descrizione: Maschio murario n. 105

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{e}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMh}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12628	3810	-393	-698	--	--	--	-1.02	0.69	1.00	0.31	0.45	1.73	0.33	0.47	NON Verif.
l	1B	-12640	3810	-393	-698	--	--	--	-1.02	0.69	1.00	0.31	0.45	1.73	0.33	0.47	NON Verif.
1/2	1A	-67636	19366	-256	4237	--	--	--	-1.34	0.90	1.00	0.38	0.57	1.67	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-67682	19366	-256	4231	--	--	--	-1.34	0.90	1.00	0.38	0.57	1.67	--	--	NON Verif.
0	1A	-18269	5144	-665	333	--	--	--	-1.30	0.88	1.00	0.37	0.56	1.64	0.51	2.90	NON Verif.
0	1B	-18280	5144	-665	334	--	--	--	-1.31	0.88	1.00	0.37	0.56	1.64	0.50	2.85	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)**
 Descrizione:
 Tipo di verifica:
 Edificio **Esistente**
 fmd: 7.41 kg/cmq
 t0d: 0.15 kg/cmq
 d1: 0.00 cm
 ea / h: 1 / 200.00

Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Gruppo: 27
 Tabella: **Tabella muri**
Parete IV liv spess70
Stato limite
 Fatt. conf.: 1.35
 Modello $\square$ - $\square$: **Stress-Block**
 $\square$, coeff. parz. sez.: 1.00
 d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
 fatt. laterale di vincolo $\square$: 1.00

Maschio num. 116
 altezza calcolata: 300.04 cm

Descrizione: Maschio murario n. 116

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{e}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMh}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-916	546	-457	-161	--	--	--	-0.05	0.04	1.00	0.03	0.06	1.36	0.17	1.30	NON Verif.
l	1B	-917	546	-457	-161	--	--	--	-0.05	0.04	1.00	0.03	0.06	1.36	0.17	1.30	NON Verif.
1/2	1A	-22775	1991	-1199	-2490	--	--	--	-0.44	0.30	1.00	0.04	0.21	0.45	--	--	
1/2	1B	-22778	1991	-1199	-2490	--	--	--	-0.44	0.30	1.00	0.04	0.21	0.45	--	--	
0	1A	-11469	1565	88	210	--	--	--	-0.67	0.45	1.00	0.09	0.30	0.75	0.04	0.04	
0	1B	-11471	1565	88	209	--	--	--	-0.67	0.45	1.00	0.09	0.30	0.75	0.04	0.04	

Lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)**
 Descrizione:
 Tipo di verifica:
 Edificio **Esistente**
 fmd: 7.41 kg/cmq
 t0d: 0.15 kg/cmq
 d1: 0.00 cm

Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Gruppo: 27
 Tabella: **Tabella muri**
Parete IV liv spess70
Stato limite
 Fatt. conf.: 1.35
 Modello $\square$ - $\square$: **Stress-Block**
 $\square$, coeff. parz. sez.: 1.00
 d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**



Novembre 2016

ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117
altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					
l	1A	-2055	4232	-389	-418	--	--	--	-0.13	0.09	1.00	0.26	0.09	7.45	0.20	0.60	0.60	NON Verif.
l	1B	-2056	4232	-389	-419	--	--	--	-0.13	0.09	1.00	0.26	0.09	7.44	0.20	0.60	0.60	NON Verif.
½	1A	-56500	34710	-3682	-52	--	--	--	-0.71	0.48	1.00	0.44	0.32	3.40	--	--	--	NON Verif.
½	1B	-56551	34710	-3682	-75	--	--	--	-0.71	0.48	1.00	0.44	0.32	3.39	--	--	--	NON Verif.
0	1A	-18901	9697	670	-754	--	--	--	-0.98	0.66	1.00	0.50	0.43	2.93	0.13	0.45	0.45	NON Verif.
0	1B	-18912	9697	670	-756	--	--	--	-0.98	0.66	1.00	0.50	0.43	2.93	0.13	0.46	0.46	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 27 Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: 1.35
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: 1.00
d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 120 Descrizione: Maschio murario n. 120
altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					
l	1A	-566	469	109	91	--	--	--	-0.08	0.05	1.00	0.07	0.07	2.40	0.34	0.59	0.59	NON Verif.
l	1B	-566	469	109	91	--	--	--	-0.08	0.05	1.00	0.07	0.07	2.40	0.34	0.59	0.59	NON Verif.
½	1A	-13774	2538	-42	858	--	--	--	-0.65	0.44	1.00	0.12	0.30	1.01	--	--	--	NON Verif.
½	1B	-13776	2538	-42	858	--	--	--	-0.65	0.44	1.00	0.12	0.30	1.01	--	--	--	NON Verif.
0	1A	-5280	346	-99	17	--	--	--	-0.74	0.50	1.00	0.05	0.33	0.36	0.02	0.13	0.13	
0	1B	-5282	346	-99	17	--	--	--	-0.74	0.50	1.00	0.05	0.33	0.36	0.02	0.13	0.13	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 27 Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: 1.35
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: 1.00
d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 121 Descrizione: Maschio murario n. 121
altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					
l	1A	-3370	1789	779	-321	--	--	--	-0.25	0.17	1.00	0.13	0.14	2.41	0.12	0.82	0.82	NON Verif.
l	1B	-3371	1789	779	-320	--	--	--	-0.25	0.17	1.00	0.13	0.14	2.41	0.12	0.82	0.82	NON Verif.
½	1A	-51982	11131	5194	-8942	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	0.27	0.54	1.25	--	--	--	NON Verif.
½	1B	-51991	11131	5194	-8942	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	0.27	0.54	1.25	--	--	--	NON Verif.
0	1A	-21447	3940	-1935	-7036	--	--	--	-1.56	1.06	1.00	0.29	0.66	1.08	1.38	1.07	1.07	NON Verif.
0	1B	-21453	3940	-1935	-7037	--	--	--	-1.56	1.06	1.00	0.29	0.66	1.08	1.38	1.06	1.06	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 27 Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: 1.35
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: 1.00
d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 122 Descrizione: Maschio murario n. 122
altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					

Novembre 2016

s		kg	kg * m	cm	kg/cm ²	kg/cm ²										
l	1A	-3376	542	-55	333	--	--	--	-0.21	0.14	1.00	0.03	0.12	0.70	0.10	0.06
l	1B	-3377	542	-55	333	--	--	--	-0.21	0.14	1.00	0.03	0.12	0.70	0.10	0.06
½	1A	-64395	6303	-3440	-2431	--	--	--	-1.11	0.75	1.00	0.11	0.48	0.56	--	--
½	1B	-64412	6303	-3440	-2431	--	--	--	-1.11	0.75	1.00	0.11	0.48	0.56	--	--
0	1A	-27198	3459	103	-580	--	--	--	-1.70	1.14	1.00	0.22	0.72	0.75	0.05	0.03 NON Verif.
0	1B	-27202	3459	103	-580	--	--	--	-1.70	1.14	1.00	0.22	0.72	0.75	0.05	0.03 NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 123 Descrizione: Maschio murario n. 123
altezza calcolata: 300.04 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	cm	cm	cm	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	
l	1A	-3731	1327	234	157	--	--	--	-0.30	0.21	1.00	0.11	0.16	1.70	0.06	0.24	NON Verif.
l	1B	-3733	1327	234	156	--	--	--	-0.30	0.21	1.00	0.11	0.16	1.70	0.06	0.24	NON Verif.
½	1A	-33104	3936	3255	528	--	--	--	-1.59	1.07	1.00	0.19	0.67	0.70	--	--	NON Verif.
½	1B	-33121	3936	3255	528	--	--	--	-1.59	1.08	1.00	0.19	0.67	0.70	--	--	NON Verif.
0	1A	-17652	438	-537	542	--	--	--	-2.17	1.47	1.00	0.05	0.91	0.15	0.07	0.12	NON Verif.
0	1B	-17659	438	-537	543	--	--	--	-2.17	1.47	1.00	0.05	0.91	0.15	0.07	0.12	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 124 Descrizione: Maschio murario n. 124
altezza calcolata: 300.04 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	cm	cm	cm	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	
l	1A	-12252	1448	181	449	--	--	--	-1.01	0.68	1.00	0.12	0.44	0.68	0.22	0.21	
l	1B	-12264	1448	181	447	--	--	--	-1.01	0.68	1.00	0.12	0.44	0.68	0.22	0.22	
½	1A	-44544	9240	-966	3316	--	--	--	-1.23	0.83	1.00	0.25	0.53	1.21	--	--	NON Verif.
½	1B	-44565	9240	-966	3316	--	--	--	-1.23	0.83	1.00	0.25	0.53	1.20	--	--	NON Verif.
0	1A	-17803	3224	-26	537	--	--	--	-1.47	0.99	1.00	0.27	0.63	1.06	0.21	0.03	NON Verif.
0	1B	-17806	3224	-26	537	--	--	--	-1.47	0.99	1.00	0.27	0.63	1.06	0.21	0.03	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete IV liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 126 Descrizione: Maschio murario n. 126
altezza calcolata: 300.04 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	cm	cm	cm	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	
l	1A	-22649	1959	2630	313	--	--	--	-1.30	0.88	1.00	0.11	0.56	0.50	0.32	9.59	NON Verif.
l	1B	-22678	1959	2630	316	--	--	--	-1.30	0.88	1.00	0.11	0.56	0.50	0.31	9.22	NON Verif.
½	1A	-77318	17293	-5009	3186	--	--	--	-1.48	1.00	1.00	0.33	0.63	1.32	--	--	NON Verif.

Novembre 2016

1/2	1B	-77386	17293	-5009	3188	--	--	--	-1.48	1.00	1.00	0.33	0.63	1.31	--	--	NON Verif.
0	1A	-36836	8981	-813	375	--	--	--	-2.12	1.43	1.00	0.52	0.88	1.46	0.01	0.09	NON Verif.
0	1B	-36853	8981	-813	376	--	--	--	-2.12	1.43	1.00	0.52	0.88	1.46	0.01	0.09	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127
 altezza calcolata: 300.04 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMHY}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-16514	3733	-630	608	--	--	--	-1.15	0.77	1.00	0.26	0.50	1.31	0.41	1.24	NON Verif.
l	1B	-16531	3733	-630	607	--	--	--	-1.15	0.78	1.00	0.26	0.50	1.31	0.41	1.25	NON Verif.
1/2	1A	-96261	9426	-755	-6016	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.19	0.80	0.58	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-96312	9426	-755	-6022	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.19	0.80	0.58	--	--	NON Verif.
0	1A	-33595	4000	-488	-2935	--	--	--	-2.34	1.58	1.00	0.28	0.97	0.72	0.10	0.05	NON Verif.
0	1B	-33608	4000	-488	-2937	--	--	--	-2.34	1.58	1.00	0.28	0.97	0.72	0.10	0.05	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 128 Descrizione: Maschio murario n. 128
 altezza calcolata: 300.04 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMHY}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10277	2088	264	119	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.27	0.56	1.19	0.44	1.56	NON Verif.
l	1B	-10286	2088	264	119	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.27	0.56	1.19	0.44	1.53	NON Verif.
1/2	1A	-40714	9603	-2102	-105	--	--	--	-1.74	1.18	1.00	0.41	0.73	1.40	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-40738	9603	-2102	-104	--	--	--	-1.74	1.18	1.00	0.41	0.73	1.40	--	--	NON Verif.
0	1A	-15952	2449	-222	43	--	--	--	-2.05	1.38	1.00	0.31	0.86	0.92	0.01	0.06	NON Verif.
0	1B	-15959	2449	-222	43	--	--	--	-2.05	1.38	1.00	0.31	0.86	0.92	0.01	0.06	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 12 Descrizione: Maschio murario n. 12
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMHY}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-51492	5533	456	6222	--	--	--	-1.42	0.96	1.00	0.15	0.61	0.63	0.47	0.15	
l	1B	-51494	5533	456	6222	--	--	--	-1.42	0.96	1.00	0.15	0.61	0.63	0.47	0.15	
1/2	1A	-184289	21811	-461	23229	--	--	--	-1.65	1.12	1.00	0.20	0.70	0.70	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-184294	21811	-461	23232	--	--	--	-1.65	1.12	1.00	0.20	0.70	0.70	--	--	NON Verif.
0	1A	-64660	8007	2390	9040	--	--	--	-1.93	1.30	1.00	0.24	0.81	0.74	0.14	0.16	NON Verif.
0	1B	-64662	8007	2390	9040	--	--	--	-1.93	1.30	1.00	0.24	0.81	0.74	0.14	0.16	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**

Novembre 2016

Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 13 Descrizione: Maschio murario n. 13
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-24253	9663	-71	2644	--	--	--	-0.90	0.61	1.00	0.36	0.40	2.26	0.25	0.02	NON Verif.
l	1B	-24255	9663	-71	2645	--	--	--	-0.90	0.61	1.00	0.36	0.40	2.26	0.25	0.02	NON Verif.
½	1A	-134721	34273	442	14492	--	--	--	-1.30	0.88	1.00	0.33	0.56	1.48	--	--	NON Verif.
½	1B	-134725	34273	442	14493	--	--	--	-1.30	0.88	1.00	0.33	0.56	1.48	--	--	NON Verif.
0	1A	-52289	10508	38	7744	--	--	--	-1.82	1.23	1.00	0.37	0.76	1.20	0.21	0.00	NON Verif.
0	1B	-52290	10508	38	7744	--	--	--	-1.82	1.23	1.00	0.37	0.76	1.20	0.21	0.00	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 42 Descrizione: Maschio murario n. 42
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2666	848	-31	-654	--	--	--	-0.26	0.17	1.00	0.08	0.14	1.46	0.53	0.03	NON Verif.
l	1B	-2667	848	-31	-654	--	--	--	-0.26	0.17	1.00	0.08	0.14	1.46	0.53	0.03	NON Verif.
½	1A	-27223	7890	328	-852	--	--	--	-0.60	0.41	1.00	0.17	0.28	1.57	--	--	NON Verif.
½	1B	-27226	7890	328	-852	--	--	--	-0.60	0.41	1.00	0.17	0.28	1.57	--	--	NON Verif.
0	1A	-10855	3399	-1165	-76	--	--	--	-0.90	0.60	1.00	0.28	0.40	1.77	0.04	0.83	NON Verif.
0	1B	-10856	3399	-1165	-76	--	--	--	-0.90	0.60	1.00	0.28	0.40	1.77	0.04	0.83	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-464	679	-127	376	--	--	--	-0.03	0.02	1.00	0.04	0.05	2.13	0.90	0.62	NON Verif.
l	1B	-464	679	-127	376	--	--	--	-0.03	0.02	1.00	0.04	0.05	2.13	0.90	0.62	NON Verif.
½	1A	-31262	5390	177	1386	--	--	--	-0.47	0.32	1.00	0.08	0.23	0.90	--	--	
½	1B	-31263	5390	177	1385	--	--	--	-0.47	0.32	1.00	0.08	0.23	0.90	--	--	
0	1A	-13769	1502	-166	2182	--	--	--	-0.76	0.51	1.00	0.08	0.34	0.61	0.40	0.07	
0	1B	-13770	1502	-166	2182	--	--	--	-0.76	0.51	1.00	0.08	0.34	0.61	0.40	0.07	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Novembre 2016

 Maschio num. 44 Descrizione: Maschio murario n. 44
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-425	358	-183	-174	--	--	--	-0.03	0.02	1.00	0.02	0.05	1.15	0.46	0.98	NON Verif.
l	1B	-425	358	-183	-174	--	--	--	-0.03	0.02	1.00	0.02	0.05	1.15	0.46	0.98	NON Verif.
½	1A	-27657	7535	-1171	-3632	--	--	--	-0.38	0.25	1.00	0.10	0.19	1.37	--	--	NON Verif.
½	1B	-27658	7535	-1171	-3633	--	--	--	-0.38	0.25	1.00	0.10	0.19	1.37	--	--	NON Verif.
0	1A	-10448	2790	209	185	--	--	--	-0.58	0.39	1.00	0.16	0.27	1.44	0.03	0.08	NON Verif.
0	1B	-10448	2790	209	185	--	--	--	-0.58	0.39	1.00	0.16	0.27	1.44	0.03	0.08	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-17170	7442	-1336	-45155	--	--	--	-0.28	0.19	1.00	0.12	0.15	2.04	1.00	0.22	NON Verif.
l	1B	-17171	7442	-1336	-45157	--	--	--	-0.28	0.19	1.00	0.12	0.15	2.04	1.00	0.22	NON Verif.
½	1A	-160359	30486	-10194	-137672	--	--	--	-0.57	0.39	1.00	0.11	0.27	1.02	--	--	NON Verif.
½	1B	-160361	30486	-10194	-137676	--	--	--	-0.57	0.39	1.00	0.11	0.27	1.02	--	--	NON Verif.
0	1A	-65636	10346	-964	-28233	--	--	--	-0.88	0.60	1.00	0.14	0.39	0.89	0.35	0.11	
0	1B	-65636	10346	-964	-28233	--	--	--	-0.88	0.60	1.00	0.14	0.39	0.89	0.35	0.11	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-29006	16312	918	-7037	--	--	--	-0.64	0.43	1.00	0.36	0.29	3.07	0.20	0.14	NON Verif.
l	1B	-29006	16312	918	-7037	--	--	--	-0.64	0.43	1.00	0.36	0.29	3.07	0.20	0.14	NON Verif.
½	1A	-59038	10740	-749	-895	--	--	--	-0.88	0.59	1.00	0.16	0.39	1.03	--	--	NON Verif.
½	1B	-59039	10740	-749	-895	--	--	--	-0.88	0.59	1.00	0.16	0.39	1.03	--	--	NON Verif.
0	1A	-25549	3491	-227	282	--	--	--	-1.10	0.74	1.00	0.15	0.48	0.79	0.07	0.15	
0	1B	-25549	3491	-227	282	--	--	--	-1.10	0.74	1.00	0.15	0.48	0.79	0.07	0.15	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 50 Descrizione: Maschio murario n. 50
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				

Novembre 2016

l	1A	-5899	6964	-1602	-2572	--	--	--	-0.08	0.06	1.00	0.10	0.07	3.51	0.12	0.65	NON Verif.
l	1B	-5899	6964	-1602	-2572	--	--	--	-0.08	0.06	1.00	0.10	0.07	3.51	0.12	0.65	NON Verif.
1/2	1A	-136411	36909	-15361	-43580	--	--	--	-0.65	0.44	1.00	0.17	0.30	1.48	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-136412	36909	-15361	-43582	--	--	--	-0.65	0.44	1.00	0.17	0.30	1.48	--	--	NON Verif.
0	1A	-78821	13006	-1360	-32603	--	--	--	-1.12	0.76	1.00	0.18	0.48	0.95	0.95	0.35	
0	1B	-78822	13006	-1360	-32604	--	--	--	-1.12	0.76	1.00	0.18	0.48	0.95	0.95	0.35	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56
 altezza calcolata: 300.00 cm

P O S	c. C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMFP}	I _{RMH}	Note
		kg		kg * m		cm		kg/cm ²		kg/cm ²								
l	1A	-3515	1331	-237	914	--	--	--	-0.12	0.08	1.00	0.05	0.09	1.36	0.18	0.17	NON	Verif.
l	1B	-3515	1331	-237	914	--	--	--	-0.12	0.08	1.00	0.05	0.09	1.36	0.18	0.17	NON	Verif.
½	1A	-82717	15184	-8351	-7090	--	--	--	-0.58	0.39	1.00	0.11	0.27	0.99	--	--		
½	1B	-82719	15184	-8351	-7091	--	--	--	-0.58	0.39	1.00	0.11	0.27	0.99	--	--		
0	1A	-39987	3922	-585	-3216	--	--	--	-1.08	0.73	1.00	0.11	0.47	0.56	0.28	0.23		
0	1B	-39988	3922	-585	-3216	--	--	--	-1.08	0.73	1.00	0.11	0.47	0.56	0.28	0.23		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMy}	Note
S	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²	kg/cm ²							
l	1A	-498	348	3	-82	--	--	--	-0.09	0.06	1.00	0.07	0.07	2.21	0.61	0.01	NON Verif.
l	1B	-498	348	3	-82	--	--	--	-0.09	0.06	1.00	0.07	0.07	2.21	0.61	0.01	NON Verif.
½	1A	-42802	7087	3167	-3342	--	--	--	-1.28	0.86	1.00	0.21	0.55	0.97	--	--	
½	1B	-42804	7087	3167	-3342	--	--	--	-1.28	0.86	1.00	0.21	0.55	0.97	--	--	
0	1A	-18958	2012	331	-240	--	--	--	-2.24	1.52	1.00	0.24	0.94	0.64	0.03	0.05	NON Verif.
0	1B	-18958	2012	331	-240	--	--	--	-2.24	1.52	1.00	0.24	0.94	0.64	0.03	0.05	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
S	C.	kg		kg	* m	cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-37903	5189	-16	-8715	--	--	--	-0.92	0.62	1.00	0.13	0.40	0.78	0.37	0.00	
l	1B	-37905	5189	-16	-8715	--	--	--	-0.92	0.62	1.00	0.13	0.40	0.78	0.37	0.00	
½	1A	-176719	12311	2714	-32416	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.09	0.56	0.41	--	--	
½	1B	-176724	12311	2714	-32417	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.09	0.56	0.41	--	--	
0	1A	-69877	7593	-3675	-4078	--	--	--	-1.69	1.14	1.00	0.18	0.71	0.64	0.07	0.34	NON Verif.
0	1B	-69879	7593	-3675	-4077	--	--	--	-1.69	1.14	1.00	0.18	0.71	0.64	0.07	0.34	NON Verif.

Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 73 Descrizione: Maschio murario n. 73
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMp}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-30982	4590	-470	3520	--	--	--	-0.88	0.59	1.00	0.13	0.39	0.84	0.19	0.11	
l	1B	-30988	4590	-470	3520	--	--	--	-0.88	0.59	1.00	0.13	0.39	0.84	0.19	0.11	
½	1A	-141840	9145	-1371	25552	--	--	--	-1.30	0.88	1.00	0.08	0.56	0.38	--	--	
½	1B	-141859	9145	-1371	25550	--	--	--	-1.30	0.88	1.00	0.08	0.56	0.38	--	--	
0	1A	-65923	3363	4541	15689	--	--	--	-1.81	1.22	1.00	0.09	0.76	0.30	0.27	0.35	NON Verif.
0	1B	-65930	3363	4541	15689	--	--	--	-1.81	1.22	1.00	0.09	0.76	0.30	0.27	0.35	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMp}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-48880	8056	756	2208	--	--	--	-1.05	0.71	1.00	0.17	0.46	0.95	0.11	0.21	
l	1B	-48906	8056	756	2228	--	--	--	-1.05	0.71	1.00	0.17	0.46	0.95	0.11	0.21	
½	1A	-201069	26131	2584	-25344	--	--	--	-1.44	0.97	1.00	0.19	0.61	0.76	--	--	
½	1B	-201132	26131	2584	-25314	--	--	--	-1.44	0.97	1.00	0.19	0.61	0.76	--	--	
0	1A	-88588	12456	6655	-20405	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.27	0.80	0.84	0.17	0.33	NON Verif.
0	1B	-88608	12456	6655	-20399	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.27	0.80	0.84	0.17	0.32	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 87 Descrizione: Maschio murario n. 87
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMp}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5885	8974	-190	-1487	--	--	--	-0.56	0.38	1.00	0.85	0.26	8.17	0.77	0.13	NON Verif.
l	1B	-5887	8974	-190	-1488	--	--	--	-0.56	0.38	1.00	0.85	0.26	8.17	0.77	0.13	NON Verif.
½	1A	-39950	32808	-1212	-1325	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	1.03	0.54	4.78	--	--	NON Verif.
½	1B	-39952	32808	-1212	-1325	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	1.03	0.54	4.78	--	--	NON Verif.
0	1A	-20859	12240	524	311	--	--	--	-1.97	1.33	1.00	1.16	0.83	3.50	0.04	0.10	NON Verif.
0	1B	-20860	12240	524	311	--	--	--	-1.97	1.33	1.00	1.16	0.83	3.50	0.04	0.10	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**

Novembre 2016

Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente**
 fmd: 7.41 kg/cmq
 t0d: 0.15 kg/cmq
 d1: 0.00 cm
 ea / h: 1 / 200.00
 Fatt. conf.: 1.35
 Modello □-□: **Stress-Block**
 □, coeff. parz. sez.: 1.00
 d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 91 Descrizione: Maschio murario n. 91
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
O	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²	kg/cm ²								
S																		
l	1A	-8900	1412	-581	0	--	--	--	-1.54	1.04	1.00	0.24	0.65	0.94	0.00	0.65	NON	Verif.
l	1B	-8902	1412	-581	0	--	--	--	-1.54	1.04	1.00	0.24	0.65	0.94	0.00	0.65	NON	Verif.
½	1A	-27110	5102	181	-0	--	--	--	-1.56	1.06	1.00	0.29	0.66	1.11	--	--	NON	Verif.
½	1B	-27112	5102	181	-0	--	--	--	-1.56	1.06	1.00	0.29	0.66	1.11	--	--	NON	Verif.
0	1A	-8634	1894	603	0	--	--	--	-1.49	1.01	1.00	0.33	0.63	1.29	0.00	0.83	NON	Verif.
0	1B	-8635	1894	603	0	--	--	--	-1.49	1.01	1.00	0.33	0.63	1.29	0.00	0.83	NON	Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 28 Tabella: Tabella muri
 Descrizione: Parete IV liv spess90
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente**
 fmd: 7.41 kg/cmq
 t0d: 0.15 kg/cmq
 d1: 0.00 cm
 ea / h: 1 / 200.00
 Fatt. conf.: 1.35
 Modello □-□: **Stress-Block**
 □, coeff. parz. sez.: 1.00
 d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 93 Descrizione: Maschio murario n. 93
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	eS ₁ /e _v	eS ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RI}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMH}	Note	
O	C.																	
S		kg		kg * m		cm		kg/cm²		kg/cm²								
l	1A	-19952	4591	331	-91	--	--	--	-0.98	0.66	1.00	0.22	0.43	1.31	0.02	0.16	NON Verif.	
l	1B	-19983	4591	331	-91	--	--	--	-0.98	0.66	1.00	0.22	0.43	1.31	0.02	0.17	NON Verif.	
½	1A	-101985	12301	2999	11321	--	--	--	-1.50	1.01	1.00	0.18	0.64	0.71	--	--	NON Verif.	
½	1B	-102021	12301	2999	11320	--	--	--	-1.50	1.01	1.00	0.18	0.64	0.71	--	--	NON Verif.	
0	1A	-44814	2470	593	4278	--	--	--	-1.98	1.34	1.00	0.11	0.83	0.33	0.13	0.05	NON Verif.	
0	1B	-44818	2470	593	4277	--	--	--	-1.98	1.34	1.00	0.11	0.83	0.33	0.13	0.05	NON Verif.	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 28 Tabella: Tabella muri
 Descrizione: Parete IV liv spess90
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente**
 fmd: 7.41 kg/cmq
 t0d: 0.15 kg/cmq
 d1: 0.00 cm
 ea / h: 1 / 200.00
 Fatt. conf.: 1.35
 Modello □-□: **Stress-Block**
 □, coeff. parz. sez.: 1.00
 d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 95 Descrizione: Maschio murario n. 95
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	eS ₁ /e _v	eS ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
O	C.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12561	2533	346	392	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	0.25	0.54	1.17	16.14	17.50	NON Verif.
l	1B	-12566	2533	346	392	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	0.25	0.54	1.17	14.57	15.81	NON Verif.
½	1A	-75379	9896	1	-1281	--	--	--	-2.02	1.36	1.00	0.26	0.84	0.78	--	--	NON Verif.
½	1B	-75397	9896	1	-1281	--	--	--	-2.02	1.36	1.00	0.26	0.84	0.78	--	--	NON Verif.
0	1A	-21386	2177	-73	-673	--	--	--	-2.13	1.44	1.00	0.22	0.89	0.61	0.08	0.01	NON Verif.
0	1B	-21392	2177	-73	-673	--	--	--	-2.13	1.44	1.00	0.22	0.89	0.61	0.08	0.01	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 29 Tabella: Tabella muri
 Descrizione: Parete IV liv spess100
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente**
 fmd: 7.41 kg/cmq
 t0d: 0.15 kg/cmq
 d1: 0.00 cm
 ea / h: 1 / 200.00
 Fatt. conf.: 1.35
 Modello □-□: **Stress-Block**
 □, coeff. parz. sez.: 1.00
 d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 118 Descrizione: Maschio murario n. 118

Novembre 2016

altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-31412	3632	64	185	--	--	--	-0.99	0.67	1.00	0.11	0.43	0.66	0.02	0.02	
l	1B	-31444	3632	64	177	--	--	--	-0.99	0.67	1.00	0.11	0.43	0.66	0.02	0.02	
½	1A	-108827	10729	467	7779	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.13	0.56	0.58	--	--	
½	1B	-108885	10729	467	7766	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.13	0.56	0.58	--	--	
0	1A	-41676	5879	425	2749	--	--	--	-1.46	0.98	1.00	0.21	0.62	0.83	0.29	0.13	
0	1B	-41686	5879	425	2746	--	--	--	-1.46	0.99	1.00	0.21	0.62	0.83	0.29	0.13	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **29** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess100**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-14760	2236	-417	1122	--	--	--	-0.66	0.45	1.00	0.10	0.30	0.83	0.14	0.12	
l	1B	-14777	2236	-417	1127	--	--	--	-0.66	0.45	1.00	0.10	0.30	0.83	0.14	0.12	
½	1A	-112066	10537	-7860	-8897	--	--	--	-0.97	0.66	1.00	0.09	0.43	0.54	--	--	
½	1B	-112104	10537	-7860	-8890	--	--	--	-0.97	0.66	1.00	0.09	0.43	0.54	--	--	
0	1A	-32887	6237	-300	-3640	--	--	--	-1.23	0.83	1.00	0.23	0.53	1.10	3.52	0.78	NON Verif.
0	1B	-32892	6237	-300	-3640	--	--	--	-1.23	0.83	1.00	0.23	0.53	1.10	3.55	0.78	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **30** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess115**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 4 Descrizione: Maschio murario n. 4
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-14819	610	275	-1350	--	--	--	-0.66	0.44	1.00	0.03	0.30	0.23	0.19	0.07	
l	1B	-14821	610	275	-1351	--	--	--	-0.66	0.44	1.00	0.03	0.30	0.23	0.19	0.07	
½	1A	-112263	2414	-890	-3670	--	--	--	-0.96	0.65	1.00	0.02	0.42	0.12	--	--	
½	1B	-112277	2414	-890	-3673	--	--	--	-0.96	0.65	1.00	0.02	0.42	0.12	--	--	
0	1A	-38985	833	-496	-154	--	--	--	-1.30	0.88	1.00	0.03	0.56	0.12	0.10	0.73	
0	1B	-38989	833	-496	-155	--	--	--	-1.30	0.88	1.00	0.03	0.56	0.12	0.10	0.73	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **30** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete IV liv spess115**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 9 Descrizione: Maschio murario n. 9
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-14097	890	284	313	--	--	--	-0.94	0.63	1.00	0.06	0.41	0.36	0.13	0.14	

Novembre 2016

l	1B	-14098	890	284	313	--	--	--	-0.94	0.63	1.00	0.06	0.41	0.36	0.13	0.14	
1/2	1A	-60998	1100	-214	704	--	--	--	-1.23	0.83	1.00	0.02	0.53	0.10	--	--	
1/2	1B	-61000	1100	-214	704	--	--	--	-1.23	0.83	1.00	0.02	0.53	0.10	--	--	
0	1A	-23096	201	-260	196	--	--	--	-1.54	1.04	1.00	0.01	0.65	0.05	0.06	0.09	NON Verif.
0	1B	-23096	201	-260	196	--	--	--	-1.54	1.04	1.00	0.01	0.65	0.05	0.06	0.09	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **33** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 130 Descrizione: Maschio murario n. 130
 altezza calcolata: 480.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
S	O	C.	kg	kg * m	cm	cm	cm	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	
l	1A	-5714	688	-98	859	--	--	--	-0.55	0.37	1.00	0.07	0.26	0.65	0.21	0.15	
l	1B	-5715	688	-98	859	--	--	--	-0.55	0.37	1.00	0.07	0.26	0.65	0.21	0.15	
1/2	1A	-122913	12025	-1155	-18849	--	--	--	-1.72	1.16	1.00	0.17	0.72	0.58	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-122915	12025	-1155	-18850	--	--	--	-1.72	1.16	1.00	0.17	0.72	0.58	--	--	NON Verif.
0	1A	-26360	3262	114	-3132	--	--	--	-2.40	1.62	1.00	0.30	1.00	0.74	0.10	0.02	NON Verif.
0	1B	-26360	3262	114	-3132	--	--	--	-2.40	1.62	1.00	0.30	1.00	0.74	0.10	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **33** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 140 Descrizione: Maschio murario n. 140
 altezza calcolata: 480.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
S	O	C.	kg	kg * m	cm	cm	cm	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	
l	1A	-8504	150	5	35	--	--	--	-0.86	0.58	1.00	0.02	0.38	0.10	0.01	0.01	
l	1B	-8504	150	5	35	--	--	--	-0.86	0.58	1.00	0.02	0.38	0.10	0.01	0.01	
1/2	1A	-75978	1867	304	419	--	--	--	-1.28	0.87	1.00	0.03	0.55	0.14	--	--	
1/2	1B	-75981	1867	304	419	--	--	--	-1.28	0.87	1.00	0.03	0.55	0.14	--	--	
0	1A	-17287	193	187	-62	--	--	--	-1.75	1.18	1.00	0.02	0.74	0.07	0.01	0.14	NON Verif.
0	1B	-17288	193	187	-62	--	--	--	-1.75	1.18	1.00	0.02	0.74	0.07	0.01	0.14	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **33** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 141 Descrizione: Maschio murario n. 141
 altezza calcolata: 480.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
S	O	C.	kg	kg * m	cm	cm	cm	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	
l	1A	-4393	377	267	-1101	--	--	--	-0.33	0.22	1.00	0.03	0.17	0.42	0.40	0.20	
l	1B	-4394	377	267	-1101	--	--	--	-0.33	0.22	1.00	0.03	0.17	0.42	0.40	0.20	
1/2	1A	-83392	24966	4235	1642	--	--	--	-1.03	0.70	1.00	0.31	0.45	1.72	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-83395	24966	4235	1642	--	--	--	-1.03	0.70	1.00	0.31	0.45	1.72	--	--	NON Verif.
0	1A	-22515	9547	-27	7605	--	--	--	-1.67	1.13	0.90	0.71	0.78	2.52	1.23	0.01	NON Verif.



Novembre 2016

0 1B -22516 9547 -27 7605 -- -- -- -1.67 1.13 0.90 0.71 0.78 2.52 1.23 0.01 NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **33** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Maschio num. 142 Descrizione: Maschio murario n. 142
 altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{F}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3976	16	-11	-223	--	--	--	-0.79	0.53	1.00	0.00	0.35	0.02	0.24	0.04	
l	1B	-3976	16	-11	-223	--	--	--	-0.79	0.53	1.00	0.00	0.35	0.02	0.24	0.04	
1/2	1A	-35348	3710	206	-348	--	--	--	-1.16	0.79	1.00	0.12	0.50	0.61	--	--	
1/2	1B	-35350	3710	206	-348	--	--	--	-1.16	0.79	1.00	0.12	0.50	0.61	--	--	
0	1A	-7103	1033	-13	807	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.19	0.57	0.85	3.26	0.17	NON Verif.
0	1B	-7104	1033	-13	807	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.19	0.57	0.85	3.25	0.17	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **33** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Maschio num. 143 Descrizione: Maschio murario n. 143
 altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{F}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-13062	1760	46	-611	--	--	--	-0.88	0.59	1.00	0.12	0.39	0.76	0.08	0.06	
l	1B	-13063	1760	46	-611	--	--	--	-0.88	0.59	1.00	0.12	0.39	0.76	0.08	0.06	
1/2	1A	-121601	7809	277	5029	--	--	--	-1.34	0.91	1.00	0.09	0.57	0.38	--	--	
1/2	1B	-121607	7809	277	5030	--	--	--	-1.34	0.91	1.00	0.09	0.57	0.38	--	--	
0	1A	-27813	2882	83	944	--	--	--	-1.87	1.26	1.00	0.19	0.78	0.62	0.04	0.03	NON Verif.
0	1B	-27815	2882	83	944	--	--	--	-1.87	1.26	1.00	0.19	0.78	0.62	0.04	0.03	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **33** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Maschio num. 144 Descrizione: Maschio murario n. 144
 altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RN}	$\square$	$\square$	$\bar{F}_{VK}$	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2213	545	-11	165	--	--	--	-0.34	0.23	1.00	0.08	0.17	1.21	0.12	0.03	NON Verif.
l	1B	-2213	545	-11	165	--	--	--	-0.34	0.23	1.00	0.08	0.17	1.21	0.12	0.03	NON Verif.
1/2	1A	-78658	5121	638	1586	--	--	--	-1.73	1.17	1.00	0.11	0.73	0.39	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-78660	5121	638	1586	--	--	--	-1.73	1.17	1.00	0.11	0.73	0.39	--	--	NON Verif.
0	1A	-17536	1780	9	1550	--	--	--	-2.45	1.65	1.00	0.25	1.02	0.61	0.10	0.00	NON Verif.
0	1B	-17537	1780	9	1550	--	--	--	-2.45	1.65	1.00	0.25	1.02	0.61	0.10	0.00	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**

Novembre 2016

Edificio **Esistente**
 fmd: 7.41 kg/cm²
 t0d: 0.15 kg/cm²
 d1: 0.00 cm
 ea / h: 1 / 200.00
 Fatt. conf.: 1.35
 Modello □-□: **Stress-Block**
 □, coeff. parz. sez.: 1.00
 d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
O	C.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2169	521	63	25	--	--	--	-0.16	0.11	1.00	0.04	0.10	0.94	0.01	0.12	
l	1B	-2169	521	63	25	--	--	--	-0.16	0.11	1.00	0.04	0.10	0.94	0.01	0.12	
½	1A	-38674	2208	773	2503	--	--	--	-0.56	0.38	1.00	0.03	0.26	0.31	--	--	
½	1B	-38674	2208	773	2503	--	--	--	-0.56	0.38	1.00	0.03	0.26	0.31	--	--	
0	1A	-12498	352	100	-970	--	--	--	-0.90	0.61	1.00	0.03	0.40	0.16	0.22	0.10	
0	1B	-12498	352	100	-970	--	--	--	-0.90	0.61	1.00	0.03	0.40	0.16	0.22	0.10	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 34 Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: 1.35
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: 1.00
 d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
O	C.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1978	803	-4	-188	--	--	--	-0.25	0.17	1.00	0.10	0.14	1.84	0.16	0.01	NON Verif.
l	1B	-1978	803	-4	-188	--	--	--	-0.25	0.17	1.00	0.10	0.14	1.84	0.16	0.01	NON Verif.
½	1A	-26753	2349	-367	-168	--	--	--	-0.66	0.45	1.00	0.06	0.30	0.48	--	--	
½	1B	-26753	2349	-367	-168	--	--	--	-0.66	0.45	1.00	0.06	0.30	0.48	--	--	
0	1A	-7117	962	-54	-75	--	--	--	-0.88	0.60	1.00	0.12	0.39	0.76	0.05	0.09	
0	1B	-7117	962	-54	-75	--	--	--	-0.88	0.60	1.00	0.12	0.39	0.76	0.05	0.09	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 34 Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: 1.35
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: 1.00
 d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
O	C.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	92	315	-30	46	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
l	1B	92	315	-30	46	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
½	1A	-36060	5912	269	-212	--	--	--	-0.70	0.47	1.00	0.12	0.32	0.91	--	--	
½	1B	-36061	5912	269	-212	--	--	--	-0.70	0.47	1.00	0.12	0.32	0.91	--	--	
0	1A	-7857	921	710	-492	--	--	--	-1.07	0.72	1.00	0.13	0.47	0.67	0.62	2.19	NON Verif.
0	1B	-7857	921	710	-492	--	--	--	-1.07	0.72	1.00	0.13	0.47	0.67	0.62	2.19	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: 34 Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: 1.35
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: 1.00
 d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

Novembre 2016

 Maschio num. 40 Descrizione: Maschio murario n. 40
 altezza calcolata: 545.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-981	676	-38	280	--	--	--	-0.12	0.08	1.00	0.08	0.08	2.41	0.42	0.15	NON Verif.
l	1B	-981	676	-38	280	--	--	--	-0.12	0.08	1.00	0.08	0.08	2.41	0.42	0.15	NON Verif.
1/2	1A	-33612	4646	-738	960	--	--	--	-0.70	0.48	1.00	0.10	0.32	0.76	--	--	
1/2	1B	-33614	4646	-738	959	--	--	--	-0.70	0.48	1.00	0.10	0.32	0.76	--	--	
0	1A	-12249	909	987	-1569	--	--	--	-1.11	0.75	1.00	0.08	0.48	0.43	1.09	2.51	NON Verif.
0	1B	-12250	909	987	-1569	--	--	--	-1.11	0.75	1.00	0.08	0.48	0.43	1.10	2.51	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60
 altezza calcolata: 545.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5692	2051	490	-279	--	--	--	-0.50	0.33	1.00	0.18	0.24	1.90	0.08	0.52	NON Verif.
l	1B	-5694	2051	490	-279	--	--	--	-0.50	0.33	1.00	0.18	0.24	1.90	0.08	0.52	NON Verif.
1/2	1A	-134563	20658	870	1774	--	--	--	-1.88	1.27	1.00	0.29	0.79	0.91	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-134569	20658	870	1774	--	--	--	-1.88	1.27	1.00	0.29	0.79	0.91	--	--	NON Verif.
0	1A	-29727	2525	587	2574	--	--	--	-2.46	1.66	1.00	0.21	1.02	0.51	0.08	0.08	NON Verif.
0	1B	-29727	2525	587	2574	--	--	--	-2.46	1.66	1.00	0.21	1.02	0.51	0.08	0.08	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61
 altezza calcolata: 545.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1473	1693	172	409	--	--	--	-0.07	0.05	1.00	0.09	0.07	3.19	0.16	0.45	NON Verif.
l	1B	-1473	1693	172	409	--	--	--	-0.07	0.05	1.00	0.09	0.07	3.19	0.16	0.45	NON Verif.
1/2	1A	-142641	14625	-383	-38768	--	--	--	-1.03	0.70	1.00	0.11	0.45	0.59	--	--	
1/2	1B	-142642	14625	-383	-38769	--	--	--	-1.03	0.70	1.00	0.11	0.45	0.59	--	--	
0	1A	-32874	2977	1625	-9715	--	--	--	-1.65	1.11	1.00	0.15	0.70	0.54	0.52	0.58	NON Verif.
0	1B	-32874	2977	1625	-9715	--	--	--	-1.65	1.11	1.00	0.15	0.70	0.54	0.52	0.58	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77
 altezza calcolata: 545.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-7757	718	-1535	1499	--	--	--	-0.40	0.27	1.00	0.04	0.20	0.47	0.16	1.06	NON Verif.

Novembre 2016

l	1B	-7758	718	-1535	1499	--	--	--	-0.40	0.27	1.00	0.04	0.20	0.47	0.16	1.06	NON Verif.
½	1A	-86413	13057	-543	14813	--	--	--	-0.86	0.58	1.00	0.13	0.38	0.85	--	--	
½	1B	-86426	13057	-543	14819	--	--	--	-0.86	0.58	1.00	0.13	0.38	0.85	--	--	
0	1A	-25596	4221	-332	3227	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	0.21	0.54	0.96	33.92	23.37	NON Verif.
0	1B	-25602	4221	-332	3228	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	0.21	0.54	0.96	30.52	21.03	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 78 Descrizione: Maschio murario n. 78
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	I _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5378	2284	-298	582	--	--	--	-0.70	0.48	1.00	0.30	0.32	2.35	0.35	0.46	NON Verif.
l	1B	-5381	2284	-298	582	--	--	--	-0.70	0.48	1.00	0.30	0.32	2.34	0.35	0.46	NON Verif.
½	1A	-53784	8424	-753	2056	--	--	--	-1.41	0.95	1.00	0.22	0.60	0.92	--	--	
½	1B	-53799	8424	-753	2056	--	--	--	-1.41	0.95	1.00	0.22	0.60	0.92	--	--	
0	1A	-11123	1042	-110	94	--	--	--	-1.54	1.04	1.00	0.14	0.65	0.55	0.06	0.16	NON Verif.
0	1B	-11126	1042	-110	95	--	--	--	-1.54	1.04	1.00	0.14	0.65	0.55	0.06	0.16	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 79 Descrizione: Maschio murario n. 79
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	I _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-11889	726	-129	-1473	--	--	--	-1.13	0.77	1.00	0.07	0.49	0.35	1.32	0.40	NON Verif.
l	1B	-11896	726	-129	-1473	--	--	--	-1.14	0.77	1.00	0.07	0.49	0.35	1.32	0.40	NON Verif.
½	1A	-120475	6448	-2946	3115	--	--	--	-1.66	1.12	1.00	0.09	0.70	0.32	--	--	NON Verif.
½	1B	-120514	6448	-2946	3122	--	--	--	-1.66	1.12	1.00	0.09	0.70	0.32	--	--	NON Verif.
0	1A	-23090	1940	190	2144	--	--	--	-2.17	1.46	1.00	0.18	0.90	0.50	0.13	0.04	NON Verif.
0	1B	-23095	1940	190	2144	--	--	--	-2.17	1.46	1.00	0.18	0.90	0.50	0.13	0.04	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 80 Descrizione: Maschio murario n. 80
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	I _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9964	1041	-389	306	--	--	--	-0.96	0.65	1.00	0.10	0.42	0.60	0.13	0.59	
l	1B	-10020	1041	-389	331	--	--	--	-0.96	0.65	1.00	0.10	0.42	0.59	0.15	0.60	
½	1A	-153598	23790	-872	-615	--	--	--	-1.97	1.33	1.00	0.31	0.83	0.92	--	--	NON Verif.
½	1B	-153779	23790	-872	-572	--	--	--	-1.98	1.33	1.00	0.31	0.83	0.92	--	--	NON Verif.
0	1A	-24468	2506	235	701	--	--	--	-2.30	1.55	1.00	0.24	0.96	0.62	0.04	0.04	NON Verif.
0	1B	-24487	2506	235	702	--	--	--	-2.30	1.55	1.00	0.24	0.96	0.61	0.04	0.04	NON Verif.

Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 92 Descrizione: Maschio murario n. 92
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	E _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-5899	877	22	-1941	--	--	--	-0.70	0.47	1.00	0.10	0.32	0.82	0.97	0.03			
l	1B	-5908	877	22	-1947	--	--	--	-0.70	0.47	1.00	0.10	0.32	0.82	0.98	0.03			
½	1A	-152145	15244	-1055	-71026	--	--	--	-1.52	1.02	1.00	0.15	0.64	0.59	--	--	NON Verif.		
½	1B	-152272	15244	-1055	-71086	--	--	--	-1.52	1.03	1.00	0.15	0.64	0.59	--	--	NON Verif.		
0	1A	-27428	6008	32	-909	--	--	--	-1.98	1.34	1.00	0.43	0.83	1.31	0.05	0.01	NON Verif.		
0	1B	-27440	6008	32	-913	--	--	--	-1.98	1.34	1.00	0.43	0.83	1.31	0.05	0.01	NON Verif.		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 96 Descrizione: Maschio murario n. 96
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	E _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-7786	1366	19	-1273	--	--	--	-0.61	0.41	1.00	0.11	0.28	0.95	0.28	0.02			
l	1B	-7794	1366	19	-1277	--	--	--	-0.61	0.41	1.00	0.11	0.28	0.95	0.28	0.02			
½	1A	-149153	5386	165	2816	--	--	--	-1.49	1.00	1.00	0.05	0.63	0.21	--	--	NON Verif.		
½	1B	-149194	5386	165	2808	--	--	--	-1.49	1.00	1.00	0.05	0.63	0.21	--	--	NON Verif.		
0	1A	-28925	1822	-253	1402	--	--	--	-2.05	1.38	1.00	0.13	0.86	0.38	0.06	0.05	NON Verif.		
0	1B	-28932	1822	-253	1401	--	--	--	-2.05	1.38	1.00	0.13	0.86	0.38	0.06	0.05	NON Verif.		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 97 Descrizione: Maschio murario n. 97
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	E _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-6453	458	-102	171	--	--	--	-0.65	0.44	1.00	0.05	0.30	0.39	0.06	0.12			
l	1B	-6455	458	-102	171	--	--	--	-0.65	0.44	1.00	0.05	0.30	0.39	0.06	0.12			
½	1A	-113035	16617	573	-3340	--	--	--	-1.59	1.07	1.00	0.23	0.67	0.87	--	--	NON Verif.		
½	1B	-113052	16617	573	-3344	--	--	--	-1.59	1.08	1.00	0.23	0.67	0.87	--	--	NON Verif.		
0	1A	-23002	1973	-787	879	--	--	--	-2.17	1.47	1.00	0.19	0.91	0.51	0.05	0.17	NON Verif.		
0	1B	-23008	1973	-787	878	--	--	--	-2.17	1.47	1.00	0.19	0.91	0.51	0.05	0.17	NON Verif.		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**

Novembre 2016

fmd: 7.41 kg/cmq
t0d: 0.15 kg/cmq
d1: 0.00 cm
ea / h: 1 / 200.00

Modello □-□: **Stress-Block**
□, coeff. parz. sez.: **1.00**
d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 106 Descrizione: Maschio murario n. 106
altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	I _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	
l	1A	-757	897	219	-50	--	--	--	-0.07	0.05	1.00	0.08	0.06	3.18	0.07	1.11	1.10	1.10	NON Verif.
l	1B	-763	897	219	-50	--	--	--	-0.07	0.05	1.00	0.08	0.07	3.17	0.07	1.10	1.10	1.10	NON Verif.
1/2	1A	-51077	23087	1123	1278	--	--	--	-0.77	0.52	1.00	0.35	0.35	2.52	--	--	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-51162	23087	1123	1262	--	--	--	-0.78	0.52	1.00	0.35	0.35	2.52	--	--	--	--	NON Verif.
0	1A	-16373	5937	258	-2109	--	--	--	-1.33	0.90	1.00	0.48	0.57	2.12	2.03	1.01	1.01	1.01	NON Verif.
0	1B	-16397	5937	258	-2117	--	--	--	-1.33	0.90	1.00	0.48	0.57	2.12	1.98	0.98	0.98	0.98	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete V liv spess55**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
Modello □-□: **Stress-Block**
fmd: 7.41 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
t0d: 0.15 kg/cmq d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
d1: 0.00 cm
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 107 Descrizione: Maschio murario n. 107
altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	I _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	
l	1A	-1206	503	-576	111	--	--	--	-0.16	0.11	1.00	0.07	0.10	1.64	0.15	1.99	1.99	1.99	NON Verif.
l	1B	-1213	503	-576	111	--	--	--	-0.16	0.11	1.00	0.07	0.10	1.63	0.15	1.98	1.98	1.98	NON Verif.
1/2	1A	-44183	6782	5531	848	--	--	--	-0.92	0.62	1.00	0.14	0.40	0.87	--	--	--	--	
1/2	1B	-44217	6782	5531	852	--	--	--	-0.92	0.62	1.00	0.14	0.41	0.87	--	--	--	--	
0	1A	-13373	2714	-436	-455	--	--	--	-1.82	1.23	1.00	0.37	0.77	1.21	0.11	0.26	0.26	0.26	NON Verif.
0	1B	-13378	2714	-436	-455	--	--	--	-1.82	1.23	1.00	0.37	0.77	1.21	0.11	0.26	0.26	0.26	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete V liv spess55**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
Modello □-□: **Stress-Block**
fmd: 7.41 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
t0d: 0.15 kg/cmq d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
d1: 0.00 cm
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 108 Descrizione: Maschio murario n. 108
altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	I _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	kg/cm ²	
l	1A	-1293	906	246	101	--	--	--	-0.14	0.09	1.00	0.10	0.09	2.62	0.10	0.78	0.78	0.78	NON Verif.
l	1B	-1314	906	246	100	--	--	--	-0.14	0.09	1.00	0.10	0.09	2.59	0.10	0.77	0.77	0.77	NON Verif.
1/2	1A	-124459	20731	6371	3663	--	--	--	-1.43	0.97	1.00	0.24	0.61	0.98	--	--	--	--	
1/2	1B	-124640	20731	6371	3707	--	--	--	-1.44	0.97	1.00	0.24	0.61	0.98	--	--	--	--	
0	1A	-19821	2175	-0	260	--	--	--	-2.06	1.39	1.00	0.23	0.86	0.66	0.02	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1B	-19844	2175	-0	265	--	--	--	-2.06	1.39	1.00	0.23	0.86	0.66	0.02	0.00	0.00	0.00	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete V liv spess55**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
Modello □-□: **Stress-Block**
fmd: 7.41 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
t0d: 0.15 kg/cmq d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
d1: 0.00 cm
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 109 Descrizione: Maschio murario n. 109

Novembre 2016

altezza calcolata: 545.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1193	348	-109	-16	--	--	--	-0.16	0.11	1.00	0.05	0.10	1.15	0.02	0.38	NON Verif.
l	1B	-1256	348	-109	-25	--	--	--	-0.17	0.11	1.00	0.05	0.10	1.12	0.03	0.36	NON Verif.
½	1A	-52624	9309	643	1425	--	--	--	-1.21	0.82	1.00	0.21	0.52	1.03	--	--	NON Verif.
½	1B	-52767	9309	643	1413	--	--	--	-1.21	0.82	1.00	0.21	0.52	1.02	--	--	NON Verif.
0	1A	-17254	4439	140	-947	--	--	--	-2.35	1.59	1.00	0.61	0.98	1.55	0.09	0.03	NON Verif.
0	1B	-17270	4439	140	-947	--	--	--	-2.35	1.59	1.00	0.61	0.98	1.55	0.09	0.03	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 110 Descrizione: Maschio murario n. 110
 altezza calcolata: 545.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2739	461	209	756	--	--	--	-0.36	0.25	1.00	0.06	0.18	0.84	0.57	0.39	
l	1B	-2881	461	209	753	--	--	--	-0.38	0.26	1.00	0.06	0.19	0.81	0.55	0.38	
½	1A	-81631	23148	-761	5290	--	--	--	-1.59	1.07	1.00	0.45	0.67	1.67	--	--	NON Verif.
½	1B	-81765	23148	-761	5289	--	--	--	-1.59	1.07	1.00	0.45	0.67	1.67	--	--	NON Verif.
0	1A	-16550	2083	79	411	--	--	--	-2.26	1.52	1.00	0.28	0.94	0.76	0.05	0.02	NON Verif.
0	1B	-16565	2083	79	411	--	--	--	-2.26	1.52	1.00	0.28	0.94	0.75	0.05	0.02	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 111 Descrizione: Maschio murario n. 111
 altezza calcolata: 545.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-850	1578	-64	-57	--	--	--	-0.07	0.05	1.00	0.14	0.07	5.17	0.07	0.29	NON Verif.
l	1B	-861	1578	-64	-57	--	--	--	-0.08	0.05	1.00	0.14	0.07	5.14	0.07	0.29	NON Verif.
½	1A	-60406	6893	423	2838	--	--	--	-0.88	0.60	1.00	0.10	0.39	0.65	--	--	
½	1B	-60474	6893	423	2820	--	--	--	-0.88	0.60	1.00	0.10	0.39	0.64	--	--	
0	1A	-19473	1280	246	-702	--	--	--	-1.82	1.23	1.00	0.12	0.76	0.39	0.08	0.10	NON Verif.
0	1B	-19498	1280	246	-710	--	--	--	-1.82	1.23	1.00	0.12	0.76	0.39	0.08	0.10	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 112 Descrizione: Maschio murario n. 112
 altezza calcolata: 545.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMH} I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				



Novembre 2016

l	1A	-386	213	-25	-13	--	--	--	-0.05	0.04	1.00	0.03	0.06	1.26	0.05	0.25	NON Verif.
l	1B	-388	213	-25	-13	--	--	--	-0.05	0.04	1.00	0.03	0.06	1.26	0.05	0.25	NON Verif.
½	1A	-33458	4909	826	-1074	--	--	--	-1.04	0.70	1.00	0.15	0.45	0.84	--	--	
½	1B	-33499	4909	826	-1072	--	--	--	-1.04	0.70	1.00	0.15	0.45	0.84	--	--	
0	1A	-6279	1016	-5	-179	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	0.20	0.54	0.94	199.07	9.30	NON Verif.
0	1B	-6293	1016	-5	-178	--	--	--	-1.26	0.85	1.00	0.20	0.54	0.94	24.98	1.17	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 113 Descrizione: Maschio murario n. 113
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMFp}	
l	1A	-289	607	-127	-21	--	--	--	-0.05	0.03	1.00	0.10	0.06	4.47	0.14	1.66	NON Verif.
l	1B	-294	607	-127	-20	--	--	--	-0.05	0.03	1.00	0.10	0.06	4.45	0.13	1.63	NON Verif.
½	1A	-30989	2673	-373	-1300	--	--	--	-0.81	0.54	1.00	0.07	0.36	0.48	--	--	
½	1B	-31053	2673	-373	-1304	--	--	--	-0.81	0.55	1.00	0.07	0.36	0.48	--	--	
0	1A	-10300	677	-35	-214	--	--	--	-1.58	1.06	1.00	0.10	0.67	0.39	0.14	0.05	NON Verif.
0	1B	-10320	677	-35	-213	--	--	--	-1.58	1.07	1.00	0.10	0.67	0.39	0.14	0.05	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 125 Descrizione: Maschio murario n. 125
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMFp}	
l	1A	-684	888	-107	43	--	--	--	-0.07	0.04	1.00	0.08	0.06	3.36	0.07	0.60	NON Verif.
l	1B	-691	888	-107	40	--	--	--	-0.07	0.04	1.00	0.08	0.06	3.34	0.06	0.60	NON Verif.
½	1A	-46223	11119	-460	2930	--	--	--	-0.75	0.51	1.00	0.18	0.34	1.34	--	--	NON Verif.
½	1B	-46273	11119	-460	2922	--	--	--	-0.75	0.51	1.00	0.18	0.34	1.34	--	--	NON Verif.
0	1A	-12551	2398	140	-164	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.25	0.56	1.12	0.31	0.85	NON Verif.
0	1B	-12568	2398	140	-169	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.25	0.57	1.11	0.31	0.82	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 126 Descrizione: Maschio murario n. 126
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMFp}	
l	1A	-1960	866	1560	178	--	--	--	-0.17	0.11	1.00	0.07	0.10	1.77	0.10	3.33	NON Verif.
l	1B	-2059	866	1560	221	--	--	--	-0.17	0.12	1.00	0.07	0.11	1.72	0.12	3.20	NON Verif.
½	1A	-100357	14862	-9958	-137	--	--	--	-1.25	0.84	1.00	0.18	0.54	0.86	--	--	
½	1B	-100587	14862	-9958	-71	--	--	--	-1.25	0.84	1.00	0.18	0.54	0.86	--	--	
0	1A	-22965	1078	2301	270	--	--	--	-1.68	1.13	1.00	0.08	0.71	0.28	0.03	1.09	NON Verif.
0	1B	-22997	1078	2301	276	--	--	--	-1.68	1.14	1.00	0.08	0.71	0.28	0.03	1.08	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	e _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMHy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-1614	741	149	234	--	--	--	-0.16	0.11	1.00	0.07	0.10	1.81	0.18	0.38	NON Verif.
l	1B	-1760	741	149	248	--	--	--	-0.17	0.12	1.00	0.07	0.11	1.71	0.18	0.36	NON Verif.
½	1A	-72657	14703	-379	-1995	--	--	--	-1.03	0.69	1.00	0.21	0.45	1.16	--	--	NON Verif.
½	1B	-72950	14703	-379	-2035	--	--	--	-1.03	0.70	1.00	0.21	0.45	1.16	--	--	NON Verif.
0	1A	-15157	1213	-255	1309	--	--	--	-1.34	0.91	1.00	0.11	0.57	0.47	1.29	0.94	NON Verif.
0	1B	-15177	1213	-255	1307	--	--	--	-1.34	0.91	1.00	0.11	0.57	0.47	1.26	0.92	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 129 Descrizione: Maschio murario n. 129
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMy}	Note
S	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²	kg/cm ²							
l	1A	-859	231	255	98	--	--	--	-0.16	0.11	1.00	0.04	0.10	1.06	0.26	1.24	NON Verif.
l	1B	-862	231	255	98	--	--	--	-0.16	0.11	1.00	0.04	0.10	1.06	0.26	1.23	NON Verif.
½	1A	-43888	4746	-3607	-563	--	--	--	-1.17	0.79	1.00	0.13	0.51	0.63	--	--	
½	1B	-43912	4746	-3607	-563	--	--	--	-1.17	0.79	1.00	0.13	0.51	0.63	--	--	
0	1A	-9853	1248	373	113	--	--	--	-1.61	1.09	1.00	0.20	0.68	0.75	0.07	0.50	NON Verif.
0	1B	-9861	1248	373	113	--	--	--	-1.61	1.09	1.00	0.20	0.68	0.75	0.07	0.49	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 146 Descrizione: Maschio murario n. 146
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	E _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-2054	356	149	-1322	--	--	--	-0.17	0.11	1.00	0.03	0.10	0.70	0.66	0.30	
l	1B	-2082	356	149	-1309	--	--	--	-0.17	0.11	1.00	0.03	0.10	0.69	0.65	0.30	
½	1A	-103377	18167	24	-44604	--	--	--	-0.99	0.67	1.00	0.17	0.43	1.00	--	--	NON Verif.
½	1B	-103723	18167	24	-44586	--	--	--	-0.99	0.67	1.00	0.17	0.43	1.00	--	--	NON Verif.
0	1A	-22370	2375	566	-1494	--	--	--	-1.59	1.07	1.00	0.17	0.67	0.63	0.20	0.35	NON Verif.
0	1B	-22379	2375	566	-1494	--	--	--	-1.59	1.08	1.00	0.17	0.67	0.63	0.20	0.35	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**

Novembre 2016

t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 5 Descrizione: Maschio murario n. 5
 altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	E _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-2702	524	-92	0	--	--	--	-0.15	0.10	1.00	0.03	0.10	0.74	0.00	0.11			
l	1B	-2702	524	-92	0	--	--	--	-0.15	0.10	1.00	0.03	0.10	0.74	0.00	0.11			
½	1A	-52299	3392	-399	1981	--	--	--	-0.57	0.39	1.00	0.04	0.27	0.35	--	--			
½	1B	-52304	3392	-399	1981	--	--	--	-0.57	0.39	1.00	0.04	0.27	0.35	--	--			
0	1A	-17941	496	340	69	--	--	--	-0.98	0.66	1.00	0.03	0.43	0.16	0.01	0.24			
0	1B	-17944	496	340	69	--	--	--	-0.98	0.66	1.00	0.03	0.43	0.16	0.01	0.24			

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 10 Descrizione: Maschio murario n. 10
 altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	E _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-1757	310	-168	16	--	--	--	-0.19	0.13	1.00	0.03	0.11	0.75	0.02	0.32			
l	1B	-1757	310	-168	16	--	--	--	-0.19	0.13	1.00	0.03	0.11	0.75	0.02	0.32			
½	1A	-32385	2477	-951	177	--	--	--	-0.71	0.48	1.00	0.05	0.32	0.42	--	--			
½	1B	-32386	2477	-951	177	--	--	--	-0.71	0.48	1.00	0.05	0.32	0.42	--	--			
0	1A	-11319	618	206	73	--	--	--	-1.24	0.84	1.00	0.07	0.53	0.32	0.57	3.01	NON Verif.		
0	1B	-11319	618	206	73	--	--	--	-1.24	0.84	1.00	0.07	0.53	0.32	0.57	3.02	NON Verif.		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 15 Descrizione: Maschio murario n. 15
 altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	E _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-4783	745	-869	512	--	--	--	-0.32	0.22	1.00	0.05	0.17	0.76	0.14	0.70			
l	1B	-4783	745	-869	512	--	--	--	-0.32	0.22	1.00	0.05	0.17	0.76	0.14	0.70			
½	1A	-69503	4876	-1327	6762	--	--	--	-0.89	0.60	1.00	0.06	0.39	0.40	--	--			
½	1B	-69504	4876	-1327	6762	--	--	--	-0.89	0.60	1.00	0.06	0.39	0.40	--	--			
0	1A	-19376	1957	1413	1578	--	--	--	-1.21	0.81	1.00	0.12	0.52	0.59	1.72	5.05	NON Verif.		
0	1B	-19377	1957	1413	1578	--	--	--	-1.21	0.81	1.00	0.12	0.52	0.59	1.72	5.05	NON Verif.		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 19 Descrizione: Maschio murario n. 19
 altezza calcolata: 480.00 cm

Novembre 2016

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-5025	854	-1357	124	--	--	--	-0.36	0.24	1.00	0.06	0.18	0.84	0.03	1.08	NON Verif.		
l	1B	-5025	854	-1357	124	--	--	--	-0.36	0.24	1.00	0.06	0.18	0.84	0.03	1.08	NON Verif.		
½	1A	-59238	5048	-79	-2695	--	--	--	-0.88	0.59	1.00	0.07	0.39	0.48	--	--			
½	1B	-59238	5048	-79	-2695	--	--	--	-0.88	0.59	1.00	0.07	0.39	0.48	--	--			
0	1A	-16936	2283	1465	-1901	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.18	0.56	0.79	2.73	5.54	NON Verif.		
0	1B	-16937	2283	1465	-1901	--	--	--	-1.32	0.89	1.00	0.18	0.56	0.79	2.73	5.53	NON Verif.		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24
 altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-2758	535	-770	-218	--	--	--	-0.29	0.20	1.00	0.06	0.15	0.92	0.15	1.04	NON Verif.		
l	1B	-2758	535	-770	-218	--	--	--	-0.29	0.20	1.00	0.06	0.15	0.92	0.15	1.04	NON Verif.		
½	1A	-37593	3678	-517	-2662	--	--	--	-0.78	0.52	1.00	0.08	0.35	0.55	--	--			
½	1B	-37593	3678	-517	-2662	--	--	--	-0.78	0.52	1.00	0.08	0.35	0.55	--	--			
0	1A	-10846	763	501	-62	--	--	--	-1.12	0.75	1.00	0.08	0.48	0.41	0.07	1.18	NON Verif.		
0	1B	-10846	763	501	-62	--	--	--	-1.12	0.75	1.00	0.08	0.48	0.41	0.07	1.18	NON Verif.		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68
 altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-2624	216	1211	-23	--	--	--	-0.36	0.25	1.00	0.03	0.18	0.41	0.02	1.85	NON Verif.		
l	1B	-2624	216	1211	-23	--	--	--	-0.36	0.25	1.00	0.03	0.18	0.41	0.02	1.85	NON Verif.		
½	1A	-69379	7016	-226	-2314	--	--	--	-1.19	0.80	1.00	0.12	0.51	0.59	--	--			
½	1B	-69384	7016	-226	-2314	--	--	--	-1.19	0.80	1.00	0.12	0.51	0.59	--	--			
0	1A	-17549	1273	-64	568	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.14	0.80	0.43	0.10	0.02	NON Verif.		
0	1B	-17551	1273	-64	568	--	--	--	-1.91	1.29	1.00	0.14	0.80	0.43	0.10	0.02	NON Verif.		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 84 Descrizione: Maschio murario n. 84
 altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	F _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	I _{RMH}	I _{RMH}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-24125	2590	-797	2434	--	--	--	-0.88	0.59	1.00	0.09	0.39	0.61	0.17	0.31			
l	1B	-24127	2590	-797	2432	--	--	--	-0.88	0.59	1.00	0.09	0.39	0.61	0.17	0.31			

Novembre 2016

½	1A	-300719	20336	-4945	-26149	--	--	--	-1.53	1.03	1.00	0.10	0.65	0.40	--	--	NON Verif.
½	1B	-300736	20336	-4945	-26158	--	--	--	-1.53	1.03	1.00	0.10	0.65	0.40	--	--	NON Verif.
0	1A	-59780	4638	592	-5225	--	--	--	-2.12	1.43	1.00	0.16	0.88	0.46	0.06	0.04	NON Verif.
0	1B	-59784	4638	592	-5223	--	--	--	-2.12	1.43	1.00	0.16	0.88	0.46	0.06	0.04	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115
 altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-14817	2244	-353	2714	--	--	--	-0.80	0.54	1.00	0.12	0.36	0.85	0.37	0.19	
l	1B	-14818	2244	-353	2714	--	--	--	-0.80	0.54	1.00	0.12	0.36	0.85	0.37	0.19	
½	1A	-189817	21775	1515	95472	--	--	--	-1.47	0.99	1.00	0.17	0.63	0.67	--	--	
½	1B	-189831	21775	1515	95479	--	--	--	-1.47	0.99	1.00	0.17	0.63	0.67	--	--	
0	1A	-38407	6639	-1105	-50	--	--	--	-2.00	1.35	1.00	0.35	0.84	1.03	0.00	0.14	NON Verif.
0	1B	-38413	6639	-1105	-50	--	--	--	-2.00	1.35	1.00	0.35	0.84	1.03	0.00	0.14	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 131 Descrizione: Maschio murario n. 131
 altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-283	318	-4	111	--	--	--	-0.06	0.04	1.00	0.06	0.06	2.67	1.16	0.05	NON Verif.
l	1B	-304	318	-4	108	--	--	--	-0.06	0.04	1.00	0.06	0.06	2.59	1.04	0.04	NON Verif.
½	1A	-52809	9397	-1070	1637	--	--	--	-0.97	0.65	1.00	0.17	0.42	1.01	--	--	NON Verif.
½	1B	-53147	9397	-1070	1665	--	--	--	-0.97	0.66	1.00	0.17	0.43	1.01	--	--	NON Verif.
0	1A	-13808	1698	189	1	--	--	--	-1.69	1.14	1.00	0.21	0.71	0.73	0.00	0.12	NON Verif.
0	1B	-13813	1698	189	1	--	--	--	-1.69	1.14	1.00	0.21	0.71	0.73	0.00	0.12	NON Verif.

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 132 Descrizione: Maschio murario n. 132
 altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-793	507	235	-10	--	--	--	-0.10	0.07	1.00	0.07	0.08	2.12	0.03	0.92	NON Verif.
l	1B	-798	507	235	-11	--	--	--	-0.11	0.07	1.00	0.07	0.08	2.11	0.03	0.92	NON Verif.
½	1A	-42982	2549	1072	-1859	--	--	--	-0.87	0.59	1.00	0.05	0.39	0.34	--	--	
½	1B	-43053	2549	1072	-1864	--	--	--	-0.88	0.59	1.00	0.05	0.39	0.33	--	--	
0	1A	-10424	869	141	-127	--	--	--	-1.27	0.86	1.00	0.11	0.55	0.49	1.81	3.37	NON Verif.
0	1B	-10428	869	141	-127	--	--	--	-1.27	0.86	1.00	0.11	0.55	0.49	1.74	3.25	NON Verif.

Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete V liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 133 Descrizione: Maschio murario n. 133
altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-552	580	82	-21	--	--	--	-0.06	0.04	1.00	0.06	0.06	2.60	0.06	0.45	NON Verif.
l	1B	-554	580	82	-21	--	--	--	-0.06	0.04	1.00	0.06	0.06	2.60	0.06	0.45	NON Verif.
½	1A	-43182	3225	2038	505	--	--	--	-0.65	0.44	1.00	0.05	0.30	0.41	--	--	
½	1B	-43241	3225	2038	503	--	--	--	-0.65	0.44	1.00	0.05	0.30	0.41	--	--	
0	1A	-10676	876	198	-42	--	--	--	-1.13	0.76	1.00	0.09	0.49	0.47	0.05	0.50	
0	1B	-10682	876	198	-42	--	--	--	-1.13	0.76	1.00	0.09	0.49	0.47	0.05	0.51	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete V liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 134 Descrizione: Maschio murario n. 134
altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2119	432	153	575	--	--	--	-0.17	0.12	1.00	0.04	0.11	0.83	0.36	0.24	
l	1B	-2125	432	153	575	--	--	--	-0.17	0.12	1.00	0.04	0.11	0.83	0.36	0.24	
½	1A	-43432	2744	2468	-397	--	--	--	-0.68	0.46	1.00	0.04	0.31	0.35	--	--	
½	1B	-43472	2744	2468	-395	--	--	--	-0.68	0.46	1.00	0.04	0.31	0.35	--	--	
0	1A	-9625	245	57	-128	--	--	--	-1.02	0.69	1.00	0.03	0.44	0.15	0.10	0.09	
0	1B	-9630	245	57	-128	--	--	--	-1.02	0.69	1.00	0.03	0.44	0.15	0.10	0.09	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete V liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 135 Descrizione: Maschio murario n. 135
altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMH}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1743	208	141	-416	--	--	--	-0.14	0.10	1.00	0.02	0.09	0.45	0.31	0.26	
l	1B	-1745	208	141	-416	--	--	--	-0.14	0.10	1.00	0.02	0.09	0.45	0.31	0.26	
½	1A	-39487	4681	2070	181	--	--	--	-0.67	0.45	1.00	0.08	0.30	0.65	--	--	
½	1B	-39511	4681	2070	179	--	--	--	-0.67	0.45	1.00	0.08	0.30	0.65	--	--	
0	1A	-9515	1585	54	82	--	--	--	-1.00	0.68	1.00	0.17	0.44	0.95	0.06	0.08	
0	1B	-9518	1585	54	82	--	--	--	-1.00	0.68	1.00	0.17	0.44	0.95	0.06	0.08	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
Descrizione: **Parete V liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**

Novembre 2016

ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: 1.00

 Maschio num. 136 Descrizione: Maschio murario n. 136
 altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-1024	469	264	259	--	--	--	-0.05	0.04	1.00	0.02	0.06	1.03	0.19	0.77	NON Verif.		
l	1B	-1025	469	264	259	--	--	--	-0.05	0.04	1.00	0.02	0.06	1.03	0.19	0.77	NON Verif.		
½	1A	-86643	8092	3781	9179	--	--	--	-0.65	0.44	1.00	0.06	0.30	0.51	--	--			
½	1B	-86664	8092	3781	9177	--	--	--	-0.65	0.44	1.00	0.06	0.30	0.51	--	--			
0	1A	-20246	1757	298	-56	--	--	--	-1.04	0.70	1.00	0.09	0.45	0.50	0.01	0.24			
0	1B	-20251	1757	298	-56	--	--	--	-1.04	0.70	1.00	0.09	0.45	0.50	0.01	0.24			

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 137 Descrizione: Maschio murario n. 137
 altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-1977	1388	40	1758	--	--	--	-0.16	0.11	1.00	0.11	0.10	2.78	1.16	0.07	NON Verif.		
l	1B	-1978	1388	40	1758	--	--	--	-0.16	0.11	1.00	0.11	0.10	2.78	1.16	0.07	NON Verif.		
½	1A	-90028	7044	1508	5188	--	--	--	-0.99	0.67	1.00	0.08	0.43	0.45	--	--			
½	1B	-90048	7044	1508	5183	--	--	--	-0.99	0.67	1.00	0.08	0.43	0.45	--	--			
0	1A	-21201	3310	-5	-1029	--	--	--	-1.49	1.01	1.00	0.23	0.63	0.92	0.26	0.00	NON Verif.		
0	1B	-21202	3310	-5	-1029	--	--	--	-1.49	1.01	1.00	0.23	0.63	0.92	0.26	0.00	NON Verif.		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 145 Descrizione: Maschio murario n. 145
 altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-6746	6577	-1138	3182	--	--	--	-0.15	0.10	1.00	0.15	0.10	3.76	0.17	0.55	NON Verif.		
l	1B	-6751	6577	-1138	3182	--	--	--	-0.15	0.10	1.00	0.15	0.10	3.76	0.17	0.55	NON Verif.		
½	1A	-336373	41778	3765	151335	--	--	--	-1.00	0.68	1.00	0.12	0.44	0.71	--	--			
½	1B	-336409	41778	3765	151332	--	--	--	-1.00	0.68	1.00	0.12	0.44	0.71	--	--			
0	1A	-79256	3934	15	42258	--	--	--	-1.66	1.12	1.00	0.08	0.70	0.29	0.49	0.00	NON Verif.		
0	1B	-79265	3934	15	42258	--	--	--	-1.66	1.12	1.00	0.08	0.70	0.29	0.49	0.00	NON Verif.		

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **36** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete VI liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

 Maschio num. 138 Descrizione: Maschio murario n. 138
 altezza calcolata: 435.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	ε _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	I _{RMZ}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						

Novembre 2016

l	1A	-1982	124	30	-136	--	--	--	-0.19	0.13	1.00	0.01	0.11	0.26	0.06	0.09
l	1B	-1982	124	30	-136	--	--	--	-0.19	0.13	1.00	0.01	0.11	0.26	0.06	0.09
½	1A	-11958	1047	237	-84	--	--	--	-0.36	0.24	1.00	0.03	0.18	0.44	--	--
½	1B	-11959	1047	237	-84	--	--	--	-0.36	0.24	1.00	0.03	0.18	0.44	--	--
0	1A	-6202	510	124	271	--	--	--	-0.56	0.38	1.00	0.05	0.26	0.44	0.06	0.18
0	1B	-6202	510	124	272	--	--	--	-0.56	0.38	1.00	0.05	0.26	0.44	0.06	0.18

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **36** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete VI liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 139 Descrizione: Maschio murario n. 139
 altezza calcolata: 435.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMh}	Note
s	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2793	706	-26	565	--	--	--	-0.19	0.12	1.00	0.05	0.11	1.05	0.13	0.05	NON Verif.
l	1B	-2793	706	-26	565	--	--	--	-0.19	0.12	1.00	0.05	0.11	1.05	0.13	0.05	NON Verif.
½	1A	-38258	2776	-71	7781	--	--	--	-0.57	0.38	1.00	0.04	0.26	0.39	--	--	
½	1B	-38259	2776	-71	7781	--	--	--	-0.57	0.38	1.00	0.04	0.26	0.39	--	--	
0	1A	-13688	1226	26	1234	--	--	--	-0.92	0.62	1.00	0.08	0.40	0.51	0.18	0.03	
0	1B	-13689	1226	26	1234	--	--	--	-0.92	0.62	1.00	0.08	0.40	0.51	0.18	0.03	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **36** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete VI liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 140 Descrizione: Maschio murario n. 140
 altezza calcolata: 435.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMh}	Note
s	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-792	38	11	-51	--	--	--	-0.08	0.05	1.00	0.00	0.07	0.14	0.06	0.07	
l	1B	-792	38	11	-51	--	--	--	-0.08	0.05	1.00	0.00	0.07	0.14	0.06	0.07	
½	1A	-21230	872	35	35	--	--	--	-0.43	0.29	1.00	0.02	0.21	0.21	--	--	
½	1B	-21230	872	35	35	--	--	--	-0.43	0.29	1.00	0.02	0.21	0.21	--	--	
0	1A	-7488	149	7	16	--	--	--	-0.76	0.51	1.00	0.02	0.34	0.11	0.00	0.01	
0	1B	-7488	149	7	16	--	--	--	-0.76	0.51	1.00	0.02	0.34	0.11	0.00	0.01	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **36** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete VI liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cm² Modello □-□: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cm² □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo □: **1.00**

Maschio num. 141 Descrizione: Maschio murario n. 141
 altezza calcolata: 435.00 cm

P	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMh}	Note
s	C.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-491	438	2	-176	--	--	--	-0.07	0.05	1.00	0.06	0.07	2.45	0.45	0.02	NON Verif.
l	1B	-491	438	2	-176	--	--	--	-0.07	0.05	1.00	0.06	0.07	2.45	0.45	0.02	NON Verif.
½	1A	-3040	349	5	-941	--	--	--	-0.23	0.15	1.00	0.03	0.13	0.51	--	--	
½	1B	-3041	349	5	-940	--	--	--	-0.23	0.15	1.00	0.03	0.13	0.51	--	--	
0	1A	-2840	319	107	-677	--	--	--	-0.42	0.28	1.00	0.05	0.21	0.58	0.42	0.28	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

0 1B -2841 319 107 -677 -- -- -- -0.42 0.28 1.00 0.05 0.21 0.58 0.42 0.28

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **36** Tabella: **Tabella muri**
 Descrizione: **Parete VI liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 7.41 kg/cmq Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.15 kg/cmq $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: 0.00 cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00**

Maschio num. 142 Descrizione: Maschio murario n. 142
 altezza calcolata: 435.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RM}	$\square$	$\square$	$\square_d$	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-677	421	14	-75	--	--	--	-0.13	0.09	1.00	0.08	0.09	2.30	0.20	0.12	NON Verif.
l	1B	-677	421	14	-75	--	--	--	-0.13	0.09	1.00	0.08	0.09	2.30	0.20	0.12	NON Verif.
1/2	1A	-4890	399	12	-560	--	--	--	-0.48	0.33	1.00	0.04	0.23	0.43	--	--	
1/2	1B	-4890	399	12	-560	--	--	--	-0.48	0.33	1.00	0.04	0.23	0.43	--	--	
0	1A	-3412	1	-6	-226	--	--	--	-0.67	0.46	1.00	0.00	0.31	0.00	0.23	0.02	
0	1B	-3412	1	-6	-226	--	--	--	-0.67	0.46	1.00	0.00	0.31	0.00	0.23	0.02	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **37** Tabella: **Tabella tufo**
 Descrizione: **Parete VI liv spess50**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 15.56 kg/cmq Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.31 kg/cmq $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: 0.00 cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00** Altezza: **300.00 cm**

Maschio num. 81 Descrizione: Maschio murario n. 81

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RM}	$\square$	$\square$	$\square_d$	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1232	380	-39	-107	--	--	--	-0.13	0.02	1.00	0.04	0.16	0.24	0.09	0.13	
l	1B	-1234	380	-39	-107	--	--	--	-0.13	0.02	1.00	0.04	0.16	0.24	0.09	0.13	
1/2	1A	-15050	1853	1172	-1827	--	--	--	-0.52	0.08	1.00	0.06	0.36	0.18	--	--	
1/2	1B	-15062	1853	1172	-1821	--	--	--	-0.52	0.08	1.00	0.06	0.36	0.18	--	--	
0	1A	-7635	482	1010	-1697	--	--	--	-0.77	0.12	1.00	0.05	0.28	0.17	0.26	0.62	
0	1B	-7639	482	1010	-1696	--	--	--	-0.77	0.12	1.00	0.05	0.28	0.17	0.26	0.62	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **37** Tabella: **Tabella tufo**
 Descrizione: **Parete VI liv spess50**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: 15.56 kg/cmq Modello $\square-\square$: **Stress-Block**
 t0d: 0.31 kg/cmq $\square$, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: 0.00 cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo $\square$: **1.00** Altezza: **300.00 cm**

Maschio num. 82 Descrizione: Maschio murario n. 82

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\square/\square_t/\square_b$	Fx/A	I _{RM}	$\square$	$\square$	$\square_d$	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-4375	1254	-865	-942	--	--	--	-0.14	0.02	1.00	0.04	0.25	0.16	0.07	0.81	
l	1B	-4381	1254	-865	-951	--	--	--	-0.14	0.02	1.00	0.04	0.25	0.16	0.07	0.81	
1/2	1A	-34930	5792	4110	-760	--	--	--	-0.37	0.06	1.00	0.06	0.32	0.19	--	--	
1/2	1B	-35013	5792	4110	-819	--	--	--	-0.37	0.06	1.00	0.06	0.32	0.19	--	--	
0	1A	-18504	2496	2389	9519	--	--	--	-0.56	0.09	1.00	0.08	0.37	0.20	0.17	0.58	
0	1B	-18602	2496	2389	9546	--	--	--	-0.56	0.09	1.00	0.08	0.37	0.20	0.17	0.57	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **37** Tabella: **Tabella tufo**
 Descrizione: **Parete VI liv spess50**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**

Novembre 2016

fmd: **15.56** kg/cmq
 □0d: **0.31** kg/cmq
 d1: **0.00** cm
 ea / h: **1 / 200.00**

Modello □-□: **Stress-Block**
 □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 fatt. laterale di vincolo □: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 89 Descrizione: Maschio murario n. 89

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	□ _d	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMY} I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2769	1410	-73	-563	--	--	--	-0.16	0.03	1.00	0.08	0.26	0.33	0.12	0.11	
l	1B	-2769	1410	-73	-563	--	--	--	-0.16	0.03	1.00	0.08	0.26	0.33	0.12	0.11	
½	1A	-27018	9375	1469	5543	--	--	--	-0.52	0.08	1.00	0.18	0.36	0.49	--	--	
½	1B	-27021	9375	1469	5544	--	--	--	-0.52	0.08	1.00	0.18	0.36	0.49	--	--	
0	1A	-15560	2335	-664	5415	--	--	--	-0.85	0.14	1.00	0.13	0.44	0.29	0.23	0.20	
0	1B	-15562	2335	-664	5417	--	--	--	-0.85	0.14	1.00	0.13	0.44	0.29	0.23	0.20	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **37** Tabella: **Tabella tufo**
 Descrizione: **Parete VI liv spess50**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **15.56** kg/cmq
 □0d: **0.31** kg/cmq
 d1: **0.00** cm
 ea / h: **1 / 200.00**

Modello □-□: **Stress-Block**
 □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 fatt. laterale di vincolo □: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 98 Descrizione: Maschio murario n. 98

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	□ _d	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMY} I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2426	800	-58	147	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.03	0.22	0.12	0.02	0.10	
l	1B	-2427	800	-58	148	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.03	0.22	0.12	0.02	0.10	
½	1A	-28284	2628	35	153	--	--	--	-0.33	0.05	1.00	0.03	0.31	0.10	--	--	
½	1B	-28300	2628	35	137	--	--	--	-0.33	0.05	1.00	0.03	0.31	0.10	--	--	
0	1A	-16694	1013	-32	-128	--	--	--	-0.58	0.09	1.00	0.04	0.38	0.09	0.00	0.01	
0	1B	-16706	1013	-32	-148	--	--	--	-0.58	0.09	1.00	0.04	0.38	0.09	0.00	0.01	

Lavoro: **Stato di Fatto** Intestazione lavoro: **Stato di Fatto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **37** Tabella: **Tabella tufo**
 Descrizione: **Parete VI liv spess50**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **15.56** kg/cmq
 □0d: **0.31** kg/cmq
 d1: **0.00** cm
 ea / h: **1 / 200.00**

Modello □-□: **Stress-Block**
 □, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 fatt. laterale di vincolo □: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 147 Descrizione: Maschio murario n. 147

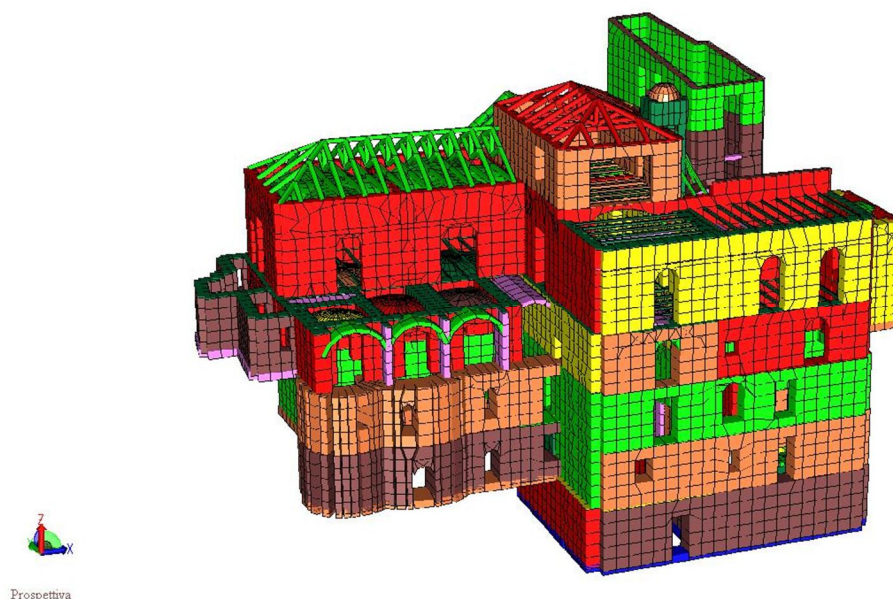
P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	□/□ _t /□ _b	Fx/A	I _{RN}	□	□	□ _d	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMY} I _{RMFP}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3695	1609	-79	-1300	--	--	--	-0.12	0.02	1.00	0.05	0.24	0.22	0.12	0.09	
l	1B	-3698	1609	-79	-1302	--	--	--	-0.12	0.02	1.00	0.05	0.24	0.22	0.12	0.09	
½	1A	-30447	10271	-1541	-21967	--	--	--	-0.34	0.05	1.00	0.12	0.31	0.37	--	--	
½	1B	-30454	10271	-1541	-21972	--	--	--	-0.34	0.05	1.00	0.12	0.31	0.37	--	--	
0	1A	-17154	4450	-671	-11219	--	--	--	-0.57	0.09	1.00	0.15	0.38	0.39	0.24	0.18	
0	1B	-17156	4450	-671	-11220	--	--	--	-0.57	0.09	1.00	0.15	0.38	0.39	0.24	0.18	

6. VERIFICHE DI SICUREZZA STATO DI PROGETTO

Modello adottato

Lo schema statico utilizzato è un insieme spaziale di elementi monodimensionali e bidimensionali. Le pareti sono state modellate con elementi guscio. Il comportamento del terreno è rappresentato tramite una schematizzazione lineare alla Winkler caratterizzata attraverso una opportuna costante di sottofondo.

Si ritiene che il modello utilizzato sia rappresentativo del comportamento reale della struttura.



Modello tridimensionale

Per i dati di input completi del modello riferirsi ai tabulati di calcolo per azioni statiche. Di seguito si riportano solo i parametri sismici utilizzati.

STAMPA DEI DATI DI PROGETTO

INTESTAZIONE E DATI CARATTERISTICI DELLA STRUTTURA

Nome dell'archivio di lavoro	Stato di Fatto
Intestazione del lavoro	Stato di Fatto
Tipo di struttura	Nello Spazio
Tipo di analisi	Statica e Dinamica
Tipo di soluzione	Lineare
Unità di misura delle forze	kg
Unità di misura delle lunghezze	cm
Normativa	NTC/2008

NORMATIVA

Vita nominale costruzione	50 anni
Classe d'uso costruzione	II
Vita di riferimento	50 anni

Spettro di risposta	Stato limite ultimo slv
Probabilità di superamento periodo di riferimento	10
Tempo di ritorno del sisma	65 anni
Località	Ravello - (SA)
ag/g	0.0506
F0	2.41
Tc	0.34
Categoria del suolo	B
Fattore topografico	1.4

STATO LIMITE ULTIMO

Coefficiente di smorzamento	5%
Eccentricità accidentale	5%
Numero di frequenze	300

Fattore q di struttura per sisma orizzontale	qor=2.25
Duttilità	Bassa Duttilità

PARAMETRI SISMICI

Angolo del sisma nel piano orizzontale	0
Sisma verticale	Assente
Combinazione dei modi	CQC
Combinazione componenti azioni sismiche	NTC 2008 - Eurocodice 8
λ	0.3
μ	0.3

MASSE ECCITATE

Di seguito si riportano le masse eccitate.

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EX
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	8.204e+000	1.306e+000	7.659e-001	4.995e-024
2	1.287e+001	2.049e+000	4.881e-001	4.671e-014
3	1.416e+001	2.253e+000	4.439e-001	5.448e-012

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-9.501e+000	-2.963e+000
2	2.376e+000	1.402e+000
3	6.802e+000	1.585e-001

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%	Rotaz.Z	%
Modo: 1	+9.03e+001	2	+8.78e+000	0	+1.55e-003	0	+1.95e+002	0
Progressiva	+9.03e+001	2	+8.78e+000	0	+1.55e-003	0	+1.95e+002	0
Modo: 2	+5.64e+000	0	+1.97e+000	0	+1.46e-002	0	+7.37e-001	0
Progressiva	+9.59e+001	2	+1.07e+001	0	+1.62e-002	0	+1.95e+002	0

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%	Rotaz.Z	%
Modo: 3	+4.63e+001	1	+2.51e-002	0	+3.64e-002	0	+2.41e+003	0
Progressiva	+1.42e+002	3	+1.08e+001	0	+5.26e-002	0	+2.61e+003	0
Modo: 299	+3.24e-003	0	+1.30e+000	0	+3.26e+000	0	+5.00e-002	0
Progressiva	+3.58e+003	85	+3.58e+003	85	+3.95e+003	88	+2.45e+002	1
Modo: 300	+2.58e-002	0	+4.01e-001	0	+1.56e-001	0	+1.11e+000	0
Progressiva	+3.58e+003	85	+3.58e+003	85	+3.95e+003	88	+2.45e+002	1

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z	Rotazione Z
+4.22e+003	+4.22e+003	+4.49e+003	+3.83e+008

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EX
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	8.204e+000	1.306e+000	7.659e-001	5.237e-024
2	1.287e+001	2.049e+000	4.881e-001	4.858e-014
3	1.416e+001	2.253e+000	4.439e-001	5.671e-012

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-9.502e+000	-2.966e+000
2	2.377e+000	1.403e+000
3	6.810e+000	1.790e-001

MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%	Rotaz.Z	%
Modo: 1	+9.03e+001	2	+8.80e+000	0	+1.55e-003	0	+8.06e+001	0
Progressiva	+9.03e+001	2	+8.80e+000	0	+1.55e-003	0	+8.06e+001	0
Modo: 2	+5.65e+000	0	+1.97e+000	0	+1.46e-002	0	+1.57e+001	0
Progressiva	+9.59e+001	2	+1.08e+001	0	+1.61e-002	0	+9.63e+001	0
Modo: 3	+4.64e+001	1	+3.21e-002	0	+3.55e-002	0	+5.56e+002	0
Progressiva	+1.42e+002	3	+1.08e+001	0	+5.17e-002	0	+6.53e+002	0
Modo: 299	+3.24e-003	0	+1.30e+000	0	+3.26e+000	0	+5.00e-002	0
Progressiva	+3.58e+003	85	+3.58e+003	85	+3.95e+003	88	+2.45e+002	1
Modo: 300	+2.58e-002	0	+4.01e-001	0	+1.56e-001	0	+1.11e+000	0
Progressiva	+3.58e+003	85	+3.58e+003	85	+3.95e+003	88	+2.45e+002	1

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z	Rotazione Z
+4.22e+003	+4.22e+003	+4.49e+003	+3.83e+008

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	8.204e+000	1.306e+000	7.659e-001	4.886e-024
2	1.287e+001	2.049e+000	4.881e-001	4.782e-014
3	1.416e+001	2.253e+000	4.439e-001	5.535e-012

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-9.504e+000	-2.964e+000
2	2.378e+000	1.402e+000
3	6.820e+000	1.688e-001

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%	Rotaz.Z	%
Modo: 1	+9.03e+001	2	+8.79e+000	0	+1.55e-003	0	+1.62e+002	0
Progressiva	+9.03e+001	2	+8.79e+000	0	+1.55e-003	0	+1.62e+002	0
Modo: 2	+5.65e+000	0	+1.97e+000	0	+1.46e-002	0	+4.75e+001	0
Progressiva	+9.60e+001	2	+1.08e+001	0	+1.62e-002	0	+2.09e+002	0
Modo: 3	+4.65e+001	1	+2.85e-002	0	+3.61e-002	0	+3.42e+003	0
Progressiva	+1.42e+002	3	+1.08e+001	0	+5.23e-002	0	+3.63e+003	0
Modo: 299	+3.24e-003	0	+1.30e+000	0	+3.26e+000	0	+5.00e-002	0
Progressiva	+3.58e+003	85	+3.58e+003	85	+3.95e+003	88	+2.45e+002	1
Modo: 300	+2.58e-002	0	+4.01e-001	0	+1.56e-001	0	+1.11e+000	0
Progressiva	+3.58e+003	85	+3.58e+003	85	+3.95e+003	88	+2.45e+002	1

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z	Rotazione Z
+4.22e+003	+4.22e+003	+4.49e+003	+3.78e+008

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	8.204e+000	1.306e+000	7.659e-001	4.689e-024
2	1.287e+001	2.049e+000	4.881e-001	4.668e-014
3	1.416e+001	2.253e+000	4.438e-001	5.494e-012

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-9.499e+000	-2.965e+000
2	2.375e+000	1.402e+000
3	6.792e+000	1.694e-001

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%	Rotaz.Z	%
Modo: 1	+9.02e+001	2	+8.79e+000	0	+1.55e-003	0	+1.06e+002	0
Progressiva	+9.02e+001	2	+8.79e+000	0	+1.55e-003	0	+1.06e+002	0
Modo: 2	+5.64e+000	0	+1.97e+000	0	+1.46e-002	0	+9.06e+001	0

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%	Rotaz.Z	%
Progressiva	+9.59e+001	2	+1.08e+001	0	+1.61e-002	0	+1.97e+002	0
Modo: 3	+4.61e+001	1	+2.87e-002	0	+3.58e-002	0	+2.32e+002	0
Progressiva	+1.42e+002	3	+1.08e+001	0	+5.20e-002	0	+4.29e+002	0
Modo: 299	+3.24e-003	0	+1.30e+000	0	+3.26e+000	0	+5.00e-002	0
Progressiva	+3.58e+003	85	+3.58e+003	85	+3.95e+003	88	+2.45e+002	1
Modo: 300	+2.58e-002	0	+4.01e-001	0	+1.56e-001	0	+1.11e+000	0
Progressiva	+3.58e+003	85	+3.58e+003	85	+3.95e+003	88	+2.45e+002	1

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z	Rotazione Z
+4.22e+003	+4.22e+003	+4.49e+003	+3.78e+008

Verifiche di opere in muratura

Il tabulato che riguarda la verifica dei maschi murari riporta i seguenti risultati:

- posizione: le posizioni sono quelle di testa (indicata con I), di piede (0) e quelle intermedie (le due previste per l'EC6, 2/5I e 3/5I) oppure l'unica per s.l. e t.a. (½I); in questo caso con ½I si intende indicare la posizione a momento massimo;
- c.c., combinazione di carico; la verifica è differente per le combinazioni sismiche e quelle non sismiche;
- Fx: sforzo normale, negativo se di compressione;
- V: taglio nel piano del pilastro;
- My, Mz: momenti flettenti con azione nel piano e fuori piano del pilastro; in relazione al valore di B e H i due momenti possono svolgere un'azione nel piano o fuori dal piano dell'elemento;
- es1/eV, es2/eb: sono le eccentricità; es1 viene calcolato in testa, eV in posizione intermedia, es2 ancora in testa, eb alla base, questi quattro dati sono stati compattati in due colonne e vanno letti alla riga (sezione) corrispondente. Nel caso dell'EC6 queste eccentricità sono sostituite da ei/emk.
- $\phi/\phi_t/\phi_b$: sono i coefficienti di riduzione della resistenza; anche in questo caso viene utilizzata una sola colonna: ϕ viene determinato in testa, ϕ_t in posizione intermedia, ϕ_b alla base. Nel caso dell'EC6 questi ϕ sono sostituiti da ϕ_i/ϕ_{mk} ;
- Fx/A: tensione media nell'elemento, negativa se di compressione;
- IRN: rappresenta l'indice di resistenza inteso come rapporto fra la tensione media di compressione e la tensione limite. Al piede del pilastro rappresenta l'indice peggiore (più elevato) derivante dalla verifica a compressione e da quella a presso flessione nel piano dell'elemento;
- β : coefficiente di parzializzazione della sezione, calcolato in base all'eccentricità eb;
- τ : rappresenta la tensione media a taglio;
- fvk: resistenza caratteristica a taglio;
- IRV: rapporto fra la tensione media e la tensione limite a taglio;
- IrM: viene calcolato solo al piede del pilastro; rappresenta l'indice di resistenza a momento flettente per pressoflessione nel piano, ottenuto come rapporto fra il momento flettente agente nel piano e il momento ultimo Mult calcolato. Viene anche messo in evidenza, con il simbolo IrMz, se il momento nel piano è Mz, con IrMy se il momento nel piano è My;
- IrMfp: viene calcolato solo al piede del pilastro; rappresenta l'indice di resistenza a momento flettente per pressoflessione fuori piano, ottenuto come rapporto fra il momento flettente agente fuori piano e il momento ultimo Mult calcolato. Viene anche messo in evidenza con IrMz se il momento che agisce fuori piano è Mz, con IrMy se agisce invece My.

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri consolidati**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **14.81** kg/cmq Modello σ - ϵ : **Stress-Block**
 τ_{0d} : **0.30** kg/cmq β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **1** Descrizione: Maschio murario n. 1
 altezza calcolata: **320.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	τ_d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
O	C.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-70045	3342	1352	-4154	--	--	--	-1.95	0.26	1.00	0.09	0.69	0.13	0.05	0.05	
l	1B	-70082	3342	1352	-4147	--	--	--	-1.95	0.26	1.00	0.09	0.69	0.13	0.05	0.05	
½	1A	-242278	6958	-4251	11375	--	--	--	-2.25	0.30	1.00	0.06	0.74	0.09	--	--	
½	1B	-242394	6958	-4251	11406	--	--	--	-2.25	0.30	1.00	0.06	0.74	0.09	--	--	
0	1A	-85685	5273	-1286	2124	--	--	--	-2.38	0.32	1.00	0.15	0.76	0.19	0.02	0.04	
0	1B	-85718	5273	-1286	2129	--	--	--	-2.39	0.32	1.00	0.15	0.76	0.19	0.02	0.04	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri consolidati**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **14.81** kg/cmq Modello σ - ϵ : **Stress-Block**
 τ_{0d} : **0.30** kg/cmq β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **6** Descrizione: Maschio murario n. 6
 altezza calcolata: **320.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	τ_d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
O	C.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-27486	4439	719	648	--	--	--	-1.91	0.26	1.00	0.31	0.46	0.67	0.05	0.07	
l	1B	-27507	4439	719	648	--	--	--	-1.91	0.26	1.00	0.31	0.46	0.67	0.05	0.07	
½	1A	-106653	9008	-2382	-1496	--	--	--	-2.47	0.33	1.00	0.21	0.77	0.27	--	--	
½	1B	-106727	9008	-2382	-1497	--	--	--	-2.48	0.33	1.00	0.21	0.77	0.27	--	--	
0	1A	-39287	4477	-796	-2189	--	--	--	-2.73	0.37	1.00	0.31	0.54	0.58	0.15	0.07	
0	1B	-39321	4477	-796	-2192	--	--	--	-2.74	0.37	1.00	0.31	0.54	0.58	0.15	0.07	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri consolidati**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **14.81** kg/cmq Modello σ - ϵ : **Stress-Block**
 τ_{0d} : **0.30** kg/cmq β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **11** Descrizione: Maschio murario n. 11
 altezza calcolata: **320.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	τ_d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
O	C.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-66842	4954	447	-5115	--	--	--	-1.75	0.24	1.00	0.13	0.66	0.20	0.06	0.02	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

l	1B	-66921	4954	447	-5107	--	--	--	-1.76	0.24	1.00	0.13	0.66	0.20	0.06	0.02
½	1A	-225636	10907	-3614	-11967	--	--	--	-1.97	0.27	1.00	0.10	0.70	0.14	--	--
½	1B	-225862	10907	-3614	-11953	--	--	--	-1.98	0.27	1.00	0.10	0.70	0.14	--	--
0	1A	-83251	3348	-947	-1894	--	--	--	-2.18	0.29	1.00	0.09	0.73	0.12	0.02	0.03
0	1B	-83329	3348	-947	-1886	--	--	--	-2.19	0.30	1.00	0.09	0.73	0.12	0.02	0.03

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri consolidati**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **14.81** kg/cmq Modello σ - ϵ : **Stress-Block**
 τ_{0d} : **0.30** kg/cmq β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 16 Descrizione: Maschio murario n. 16
 altezza calcolata: 320.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	τ_d	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²			I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-64880	3711	-649	8812	--	--	--	-1.70	0.23	1.00	0.10	0.65	0.15	0.11	0.02	
l	1B	-65032	3711	-649	8818	--	--	--	-1.71	0.23	1.00	0.10	0.65	0.15	0.11	0.02	
½	1A	-222741	7470	-2328	10971	--	--	--	-1.95	0.26	1.00	0.07	0.69	0.09	--	--	
½	1B	-223133	7470	-2328	11013	--	--	--	-1.95	0.26	1.00	0.07	0.70	0.09	--	--	
0	1A	-82224	4713	-294	972	--	--	--	-2.16	0.29	1.00	0.12	0.73	0.17	0.01	0.01	
0	1B	-82344	4713	-294	982	--	--	--	-2.16	0.29	1.00	0.12	0.73	0.17	0.01	0.01	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri consolidati**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **14.81** kg/cmq Modello σ - ϵ : **Stress-Block**
 τ_{0d} : **0.30** kg/cmq β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 20 Descrizione: Maschio murario n. 20
 altezza calcolata: 320.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	τ_d	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²			I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-25964	1165	-483	-399	--	--	--	-1.70	0.23	1.00	0.08	0.44	0.18	0.03	0.05	
l	1B	-26026	1165	-483	-399	--	--	--	-1.71	0.23	1.00	0.08	0.44	0.18	0.03	0.05	
½	1A	-86777	6215	-2252	-1351	--	--	--	-1.90	0.26	1.00	0.14	0.69	0.20	--	--	
½	1B	-86951	6215	-2252	-1352	--	--	--	-1.90	0.26	1.00	0.14	0.69	0.20	--	--	
0	1A	-33276	3922	-835	-153	--	--	--	-2.18	0.29	1.00	0.26	0.49	0.53	0.01	0.07	
0	1B	-33331	3922	-835	-153	--	--	--	-2.19	0.30	1.00	0.26	0.49	0.53	0.01	0.07	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri consolidati**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **14.81** kg/cmq Modello σ - ϵ : **Stress-Block**
 τ_{0d} : **0.30** kg/cmq β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 26 Descrizione: Maschio murario n. 26



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

altezza calcolata: 320.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	τ _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-46090	6658	-802	686	--	--	--	-1.66	0.22	1.00	0.24	0.51	0.47	0.02	0.04	
l	1B	-46200	6658	-802	685	--	--	--	-1.67	0.23	1.00	0.24	0.51	0.47	0.02	0.04	
½	1A	-153808	12070	-3382	1588	--	--	--	-1.85	0.25	1.00	0.15	0.68	0.21	--	--	
½	1B	-154117	12070	-3382	1585	--	--	--	-1.85	0.25	1.00	0.15	0.68	0.21	--	--	
0	1A	-57771	1087	-1024	-979	--	--	--	-2.08	0.28	1.00	0.04	0.56	0.07	0.02	0.05	
0	1B	-57869	1087	-1024	-981	--	--	--	-2.09	0.28	1.00	0.04	0.56	0.07	0.02	0.05	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri consolidati**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **14.81** kg/cm^q Modello σ-ε: **Stress-Block**
 τ_{0d}: **0.30** kg/cm^q β, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ: **1.00**

Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31
 altezza calcolata: 320.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	τ _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-37383	8821	1171	362	--	--	--	-1.62	0.22	1.00	0.38	0.43	0.90	0.01	0.08	
l	1B	-37456	8821	1171	366	--	--	--	-1.62	0.22	1.00	0.38	0.43	0.90	0.01	0.08	
½	1A	-124222	19843	-31	-407	--	--	--	-1.80	0.24	1.00	0.29	0.67	0.43	--	--	
½	1B	-124435	19843	-31	-398	--	--	--	-1.80	0.24	1.00	0.29	0.67	0.43	--	--	
0	1A	-42159	7104	75	1079	--	--	--	-1.83	0.25	1.00	0.31	0.45	0.68	0.03	0.00	
0	1B	-42229	7104	75	1081	--	--	--	-1.83	0.25	1.00	0.31	0.45	0.68	0.03	0.00	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri consolidati**
 Descrizione: **Parete I liv spess110**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **14.81** kg/cm^q Modello σ-ε: **Stress-Block**
 τ_{0d}: **0.30** kg/cm^q β, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ: **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35
 altezza calcolata: 320.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	τ _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-35077	1799	-142	8592	--	--	--	-1.45	0.20	1.00	0.07	0.42	0.18	0.29	0.01	
l	1B	-35111	1799	-142	8600	--	--	--	-1.45	0.20	1.00	0.07	0.42	0.18	0.29	0.01	
½	1A	-109078	8315	-96	12195	--	--	--	-1.53	0.21	1.00	0.12	0.62	0.19	--	--	
½	1B	-109235	8315	-96	12214	--	--	--	-1.53	0.21	1.00	0.12	0.62	0.19	--	--	
0	1A	-31253	2513	418	-1187	--	--	--	-1.42	0.19	1.00	0.11	0.40	0.28	0.05	0.03	
0	1B	-31308	2513	418	-1185	--	--	--	-1.42	0.19	1.00	0.11	0.40	0.28	0.05	0.03	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **12** Tabella: **Tabella muri consolidati**



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Descrizione: Parete I liv spess110
 Tipo di verifica: Stato limite
 Edificio Esistente Fatt. conf.: 1.35
 fmd: 14.81 kg/cm² Modello σ - ϵ : Stress-Block
 τ_{0d} : 0.30 kg/cm² β , coeff. parz. sez.: 1.00
 d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo ρ : 1.00

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51
 altezza calcolata: 320.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	τ_d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
O	C.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-101234	13720	237	9546	--	--	--	-2.01	0.27	1.00	0.27	0.70	0.39	0.06	0.01	
l	1B	-101314	13720	237	9555	--	--	--	-2.01	0.27	1.00	0.27	0.70	0.39	0.06	0.01	
1/2	1A	-336467	30026	1487	21428	--	--	--	-2.22	0.30	1.00	0.20	0.74	0.27	--	--	
1/2	1B	-336712	30026	1487	21452	--	--	--	-2.22	0.30	1.00	0.20	0.74	0.27	--	--	
0	1A	-123426	5604	433	5881	--	--	--	-2.45	0.33	1.00	0.11	0.77	0.14	0.03	0.01	
0	1B	-123509	5604	433	5890	--	--	--	-2.45	0.33	1.00	0.11	0.77	0.14	0.03	0.01	

Lavoro: Stato di Progetto finale Intestazione lavoro: Progetto
 Elem.: MASCHIO (piastra) Gruppo: 13 Tabella: Tabella muri consolidati
 Descrizione: Parete I liv spess140
 Tipo di verifica: Stato limite
 Edificio Esistente Fatt. conf.: 1.35
 fmd: 14.81 kg/cm² Modello σ - ϵ : Stress-Block
 τ_{0d} : 0.30 kg/cm² β , coeff. parz. sez.: 1.00
 d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo ρ : 1.00

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51
 altezza calcolata: 320.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	τ_d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
O	C.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-123959	7053	761	5559	--	--	--	-1.65	0.22	1.00	0.09	0.64	0.15	0.02	0.01	
l	1B	-124062	7053	761	5558	--	--	--	-1.65	0.22	1.00	0.09	0.64	0.15	0.02	0.01	
1/2	1A	-407566	22799	-6019	24116	--	--	--	-1.81	0.24	1.00	0.10	0.67	0.15	--	--	
1/2	1B	-407854	22799	-6019	24127	--	--	--	-1.81	0.24	1.00	0.10	0.67	0.15	--	--	
0	1A	-147817	10793	-2195	5014	--	--	--	-1.97	0.27	1.00	0.14	0.70	0.21	0.02	0.03	
0	1B	-147906	10793	-2195	5023	--	--	--	-1.97	0.27	1.00	0.14	0.70	0.21	0.02	0.03	

Lavoro: Stato di Progetto finale Intestazione lavoro: Progetto
 Elem.: MASCHIO (piastra) Gruppo: 13 Tabella: Tabella muri consolidati
 Descrizione: Parete I liv spess140
 Tipo di verifica: Stato limite
 Edificio Esistente Fatt. conf.: 1.35
 fmd: 14.81 kg/cm² Modello σ - ϵ : Stress-Block
 τ_{0d} : 0.30 kg/cm² β , coeff. parz. sez.: 1.00
 d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo ρ : 1.00

Maschio num. 52 Descrizione: Maschio murario n. 52
 altezza calcolata: 320.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	τ_d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
O	C.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-90244	7913	1314	19195	--	--	--	-1.12	0.15	1.00	0.10	0.55	0.18	0.09	0.03	
l	1B	-90290	7913	1314	19236	--	--	--	-1.12	0.15	1.00	0.10	0.55	0.18	0.09	0.03	
1/2	1A	-344850	22857	-14290	42929	--	--	--	-1.42	0.19	1.00	0.09	0.60	0.16	--	--	
1/2	1B	-344973	22857	-14290	43043	--	--	--	-1.42	0.19	1.00	0.09	0.60	0.16	--	--	



Novembre 2016

0	1A	-139222	6917	-3185	8751	--	--	--	-1.72	0.23	1.00	0.09	0.66	0.13	0.03	0.04
0	1B	-139260	6917	-3185	8788	--	--	--	-1.72	0.23	1.00	0.09	0.66	0.13	0.03	0.04

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **24** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess80**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RM}	I _{RM}	I _{RM}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm		kg/cm ²			kg/cm ²	kg/cm ²						
l	1A	-9746	11764	-121	-4719	--	--	--	-0.22	0.01	1.00	0.27	0.66	0.40	0.18	0.03			
l	1B	-9854	11764	-121	-4769	--	--	--	-0.22	0.01	1.00	0.27	0.66	0.40	0.18	0.03			
½	1A	-136681	21342	4103	-21944	--	--	--	-0.82	0.04	1.00	0.13	0.87	0.15	--	--			
½	1B	-136875	21342	4103	-21991	--	--	--	-0.82	0.04	1.00	0.13	0.87	0.15	--	--			
0	1A	-58638	2673	-124	-9020	--	--	--	-1.27	0.07	1.00	0.06	1.01	0.06	0.06	0.01			
0	1B	-58690	2673	-124	-8998	--	--	--	-1.27	0.07	1.00	0.06	1.01	0.06	0.06	0.01			

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **25** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess30**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 42 Descrizione: Maschio murario n. 42

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RM}	I _{RM}	I _{RM}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm		kg/cm ²			kg/cm ²	kg/cm ²						
l	1A	-3800	1951	-87	-593	--	--	--	-0.98	0.05	1.00	0.50	0.62	0.82	0.26	0.16			
l	1B	-3809	1951	-87	-598	--	--	--	-0.98	0.05	1.00	0.50	0.62	0.82	0.26	0.16			
½	1A	-32886	9422	-31	843	--	--	--	-2.17	0.12	1.00	0.62	1.23	0.51	--	--			
½	1B	-32995	9422	-31	857	--	--	--	-2.18	0.12	1.00	0.62	1.23	0.50	--	--			
0	1A	-15535	4317	37	1104	--	--	--	-3.46	0.19	1.00	0.96	1.00	0.97	0.12	0.02			
0	1B	-15560	4317	37	1104	--	--	--	-3.47	0.19	1.00	0.96	1.00	0.96	0.12	0.02			

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **26** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess50**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 149 Descrizione: Maschio murario n. 149

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RM}	I _{RM}	I _{RM}	Note
s	c.	kg	kg	kg * m	kg * m	cm	cm		kg/cm ²			kg/cm ²	kg/cm ²						



Novembre 2016

l	1A	-3998	2592	9	121	--	--	--	-0.23	0.01	1.00	0.15	0.64	0.23	0.02	0.01
l	1B	-4091	2592	9	101	--	--	--	-0.23	0.01	1.00	0.15	0.64	0.23	0.02	0.01
½	1A	-32404	8025	-13	3797	--	--	--	-1.08	0.06	1.00	0.27	0.95	0.28	--	--
½	1B	-32852	8025	-13	3777	--	--	--	-1.10	0.06	1.00	0.27	0.96	0.28	--	--
0	1A	-12180	2215	36	873	--	--	--	-1.17	0.06	1.00	0.21	0.65	0.33	0.09	0.01
0	1B	-12444	2215	36	891	--	--	--	-1.19	0.06	1.00	0.21	0.66	0.32	0.09	0.01

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **26** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess50**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 150 Descrizione: Maschio murario n. 150

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMfp}	
l	1A	-3261	3177	54	490	--	--	--	-0.23	0.01	1.00	0.22	0.53	0.42	0.13	0.06	
l	1B	-3266	3177	54	490	--	--	--	-0.23	0.01	1.00	0.22	0.53	0.42	0.13	0.06	
½	1A	-35002	4870	63	-2401	--	--	--	-1.24	0.07	1.00	0.17	1.00	0.17	--	--	
½	1B	-35043	4870	63	-2408	--	--	--	-1.24	0.07	1.00	0.17	1.00	0.17	--	--	
0	1A	-15619	1233	-42	-1058	--	--	--	-1.51	0.08	1.00	0.12	0.71	0.17	0.09	0.01	
0	1B	-15632	1233	-42	-1061	--	--	--	-1.51	0.08	1.00	0.12	0.71	0.17	0.09	0.01	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 13 Descrizione: Maschio murario n. 13

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMfp}	
l	1A	-21370	1777	-2349	-912	--	--	--	-1.32	0.07	1.00	0.11	0.79	0.14	0.04	0.34	
l	1B	-21481	1777	-2349	-945	--	--	--	-1.33	0.07	1.00	0.11	0.79	0.14	0.04	0.34	
½	1A	-79865	10595	-4238	9600	--	--	--	-1.65	0.09	1.00	0.22	1.11	0.20	--	--	
½	1B	-80164	10595	-4238	9578	--	--	--	-1.66	0.09	1.00	0.22	1.11	0.20	--	--	
0	1A	-26043	4781	-132	758	--	--	--	-1.61	0.09	1.00	0.30	0.84	0.35	0.03	0.02	
0	1B	-26132	4781	-132	745	--	--	--	-1.62	0.09	1.00	0.30	0.84	0.35	0.03	0.02	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **disconcorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 14 Descrizione: Maschio murario n. 14
 altezza calcolata: 300.04 cm



Novembre 2016

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-25066	6412	-895	627	--	--	--	-1.25	0.11	1.00	0.32	0.73	0.44	0.02	0.14	
l	1B	-25204	6412	-895	592	--	--	--	-1.26	0.11	1.00	0.32	0.73	0.44	0.02	0.14	
½	1A	-107513	11214	-1599	-3485	--	--	--	-1.69	0.15	1.00	0.18	0.82	0.21	--	--	
½	1B	-107928	11214	-1599	-3488	--	--	--	-1.70	0.15	1.00	0.18	0.82	0.21	--	--	
0	1A	-39050	4753	-85	-2886	--	--	--	-1.94	0.17	1.00	0.24	0.87	0.27	0.06	0.01	
0	1B	-39184	4753	-85	-2864	--	--	--	-1.95	0.18	1.00	0.24	0.87	0.27	0.05	0.01	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 23 Descrizione: Maschio murario n. 23

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-11572	1381	159	518	--	--	--	-1.16	0.06	1.00	0.14	0.65	0.21	0.07	0.04	
l	1B	-11736	1381	159	537	--	--	--	-1.18	0.06	1.00	0.14	0.65	0.21	0.07	0.04	
½	1A	-39342	1676	-631	-614	--	--	--	-1.35	0.07	1.00	0.06	1.03	0.06	--	--	
½	1B	-39728	1676	-631	-603	--	--	--	-1.37	0.07	1.00	0.06	1.03	0.06	--	--	
0	1A	-14663	1003	195	-53	--	--	--	-1.51	0.08	1.00	0.10	0.71	0.14	0.01	0.04	
0	1B	-14774	1003	195	-51	--	--	--	-1.52	0.08	1.00	0.10	0.72	0.14	0.01	0.04	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29
 altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-7367	1359	-114	-106	--	--	--	-0.97	0.09	1.00	0.18	0.44	0.41	0.03	0.06	
l	1B	-7405	1359	-114	-112	--	--	--	-0.98	0.09	1.00	0.18	0.44	0.41	0.03	0.06	
½	1A	-28411	3003	134	-286	--	--	--	-1.25	0.11	1.00	0.13	0.73	0.18	--	--	
½	1B	-28580	3003	134	-295	--	--	--	-1.26	0.11	1.00	0.13	0.73	0.18	--	--	
0	1A	-11362	658	83	-69	--	--	--	-1.50	0.14	1.00	0.09	0.52	0.17	0.01	0.03	
0	1B	-11427	658	83	-71	--	--	--	-1.51	0.14	1.00	0.09	0.52	0.17	0.01	0.03	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**



Novembre 2016

d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33
 altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12054	1000	161	-341	--	--	--	-0.96	0.09	1.00	0.08	0.46	0.17	0.03	0.05	
l	1B	-12146	1000	161	-341	--	--	--	-0.97	0.09	1.00	0.08	0.46	0.17	0.03	0.05	
½	1A	-41459	8810	-263	2	--	--	--	-1.10	0.10	1.00	0.23	0.69	0.34	--	--	
½	1B	-41675	8810	-263	2	--	--	--	-1.10	0.10	1.00	0.23	0.69	0.34	--	--	
0	1A	-14000	2965	71	436	--	--	--	-1.11	0.10	1.00	0.24	0.49	0.49	0.03	0.02	
0	1B	-14066	2965	71	438	--	--	--	-1.12	0.10	1.00	0.24	0.49	0.49	0.03	0.02	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45
 altezza calcolata: 300.04 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2003	3149	-976	-526	--	--	--	-0.05	0.00	1.00	0.08	0.36	0.24	0.10	0.94	
l	1B	-2017	3149	-976	-525	--	--	--	-0.05	0.00	1.00	0.08	0.36	0.23	0.10	0.93	
½	1A	-68653	8490	-4773	8312	--	--	--	-0.51	0.05	1.00	0.06	0.53	0.12	--	--	
½	1B	-68740	8490	-4773	8299	--	--	--	-0.51	0.05	1.00	0.06	0.53	0.12	--	--	
0	1A	-34769	2565	-393	7715	--	--	--	-0.84	0.08	1.00	0.06	0.63	0.10	0.08	0.04	
0	1B	-34815	2565	-393	7710	--	--	--	-0.84	0.08	1.00	0.06	0.63	0.10	0.08	0.04	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-72369	12484	-3938	-20745	--	--	--	-1.30	0.07	1.00	0.22	1.02	0.22	0.08	0.17	
l	1B	-72735	12484	-3938	-20975	--	--	--	-1.31	0.07	1.00	0.22	1.02	0.22	0.08	0.17	
½	1A	-323135	46184	-3664	-116119	--	--	--	-1.60	0.09	1.00	0.23	1.10	0.21	--	--	
½	1B	-323952	46184	-3664	-116390	--	--	--	-1.61	0.09	1.00	0.23	1.10	0.21	--	--	
0	1A	-106538	13056	1958	-46348	--	--	--	-1.83	0.10	1.00	0.22	1.15	0.19	0.12	0.06	
0	1B	-106731	13056	1958	-46345	--	--	--	-1.84	0.10	1.00	0.22	1.15	0.19	0.12	0.06	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 65 Descrizione: Maschio murario n. 65
 altezza calcolata: 300.04 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-17351	1624	-1610	1424	--	--	--	-1.44	0.13	1.00	0.13	0.51	0.26	0.11	0.31	
l	1B	-17513	1624	-1610	1429	--	--	--	-1.45	0.13	1.00	0.13	0.51	0.26	0.11	0.31	
½	1A	-74631	10623	-5501	-1839	--	--	--	-2.06	0.19	1.00	0.29	0.89	0.33	--	--	
½	1B	-75049	10623	-5501	-1873	--	--	--	-2.07	0.19	1.00	0.29	0.89	0.33	--	--	
0	1A	-26510	4623	-349	139	--	--	--	-2.19	0.20	1.00	0.38	0.61	0.63	0.01	0.05	
0	1B	-26613	4623	-349	128	--	--	--	-2.20	0.20	1.00	0.38	0.61	0.62	0.01	0.05	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 73 Descrizione: Maschio murario n. 73
 altezza calcolata: 300.04 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-12852	639	-1393	-823	--	--	--	-1.34	0.12	1.00	0.07	0.50	0.13	0.11	0.36	
l	1B	-12934	639	-1393	-823	--	--	--	-1.35	0.12	1.00	0.07	0.50	0.13	0.11	0.36	
½	1A	-61072	5161	-4470	501	--	--	--	-2.12	0.19	1.00	0.18	0.90	0.20	--	--	
½	1B	-61332	5161	-4470	557	--	--	--	-2.13	0.19	1.00	0.18	0.91	0.20	--	--	
0	1A	-26119	4803	-327	1696	--	--	--	-2.72	0.25	1.00	0.50	0.67	0.74	0.13	0.05	
0	1B	-26153	4803	-327	1696	--	--	--	-2.73	0.25	1.00	0.50	0.67	0.74	0.13	0.05	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-26186	2009	-783	521	--	--	--	-1.51	0.08	1.00	0.12	0.89	0.13	0.02	0.09	
l	1B	-26280	2009	-783	492	--	--	--	-1.51	0.08	1.00	0.12	0.89	0.13	0.02	0.09	
½	1A	-87520	13945	-6367	2793	--	--	--	-1.68	0.09	1.00	0.27	1.11	0.24	--	--	
½	1B	-87760	13945	-6367	2719	--	--	--	-1.68	0.09	1.00	0.27	1.12	0.24	--	--	



Novembre 2016

0	1A	-38861	7853	-675	365	--	--	--	-2.24	0.12	1.00	0.45	1.03	0.44	0.01	0.06
0	1B	-38945	7853	-675	352	--	--	--	-2.24	0.12	1.00	0.45	1.03	0.44	0.01	0.06

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-15912	3065	1242	-250	--	--	--	-1.32	0.07	1.00	0.25	0.68	0.37	0.02	0.24	
l	1B	-15988	3065	1242	-265	--	--	--	-1.33	0.07	1.00	0.25	0.68	0.37	0.02	0.24	
½	1A	-85858	26098	2396	6285	--	--	--	-1.70	0.09	1.00	0.52	1.12	0.46	--	--	
½	1B	-86151	26098	2396	6226	--	--	--	-1.70	0.09	1.00	0.52	1.12	0.46	--	--	
0	1A	-20954	7661	-578	-122	--	--	--	-1.50	0.08	1.00	0.55	0.71	0.77	0.01	0.09	
0	1B	-21021	7661	-578	-138	--	--	--	-1.50	0.08	1.00	0.55	0.71	0.77	0.01	0.09	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 78 Descrizione: Maschio murario n. 78

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-30587	1700	146	3656	--	--	--	-1.47	0.08	1.00	0.08	1.05	0.08	0.09	0.02	
l	1B	-30793	1700	146	3571	--	--	--	-1.48	0.08	1.00	0.08	1.05	0.08	0.09	0.01	
½	1A	-180267	10844	565	5133	--	--	--	-2.03	0.11	1.00	0.12	1.20	0.10	--	--	
½	1B	-180677	10844	565	5026	--	--	--	-2.03	0.11	1.00	0.12	1.20	0.10	--	--	
0	1A	-44302	5342	33	993	--	--	--	-2.25	0.12	1.00	0.27	1.17	0.23	0.02	0.00	
0	1B	-44365	5342	33	988	--	--	--	-2.26	0.12	1.00	0.27	1.17	0.23	0.02	0.00	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 79 Descrizione: Maschio murario n. 79

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-18942	2919	1002	-1256	--	--	--	-1.29	0.07	1.00	0.20	0.71	0.28	0.07	0.16	
l	1B	-19109	2919	1002	-1188	--	--	--	-1.30	0.07	1.00	0.20	0.71	0.28	0.06	0.16	
½	1A	-142966	17237	1441	4	--	--	--	-2.06	0.11	1.00	0.25	1.21	0.21	--	--	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1/2	1B	-143297	17237	1441	119	--	--	--	-2.06	0.11	1.00	0.25	1.21	0.21	--	--
0	1A	-36198	2947	-62	-199	--	--	--	-2.36	0.13	1.00	0.19	0.93	0.21	0.01	0.01
0	1B	-36289	2947	-62	-148	--	--	--	-2.36	0.13	1.00	0.19	0.93	0.21	0.00	0.01

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t_{0d}: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 80 Descrizione: Maschio murario n. 80

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²			I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-35620	4439	3479	5822	--	--	--	-1.56	0.08	1.00	0.19	1.08	0.18	0.11	0.31	
l	1B	-35852	4439	3479	5721	--	--	--	-1.57	0.08	1.00	0.19	1.09	0.18	0.11	0.31	
1/2	1A	-147583	12402	1179	7891	--	--	--	-1.83	0.10	1.00	0.15	1.15	0.13	--	--	
1/2	1B	-147984	12402	1179	7724	--	--	--	-1.83	0.10	1.00	0.15	1.15	0.13	--	--	
0	1A	-58453	7564	-802	-9087	--	--	--	-2.50	0.14	1.00	0.32	1.30	0.25	0.11	0.05	
0	1B	-58615	7564	-802	-9208	--	--	--	-2.51	0.14	1.00	0.32	1.31	0.25	0.11	0.05	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t_{0d}: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 84 Descrizione: Maschio murario n. 84

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²			I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-20076	2636	178	-34	--	--	--	-1.50	0.08	1.00	0.20	0.71	0.28	0.00	0.03	
l	1B	-20256	2636	178	-63	--	--	--	-1.51	0.08	1.00	0.20	0.71	0.28	0.00	0.03	
1/2	1A	-105998	22257	-859	1861	--	--	--	-2.06	0.11	1.00	0.43	1.21	0.36	--	--	
1/2	1B	-106654	22257	-859	1856	--	--	--	-2.07	0.11	1.00	0.43	1.21	0.36	--	--	
0	1A	-33753	9927	-135	126	--	--	--	-2.52	0.14	1.00	0.74	0.87	0.85	0.00	0.01	
0	1B	-33884	9927	-135	125	--	--	--	-2.53	0.14	1.00	0.74	0.87	0.85	0.00	0.01	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t_{0d}: **0.44** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **disconcorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 91 Descrizione: Maschio murario n. 91
 altezza calcolata: 300.04 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²			I _{rM}	I _{rMfp}	

l	1A	-42877	6314	-98	-6953	--	--	--	-1.19	0.11	1.00	0.18	0.71	0.25	0.07	0.01
l	1B	-43468	6314	-98	-6995	--	--	--	-1.21	0.11	1.00	0.18	0.72	0.24	0.07	0.01
½	1A	-173891	16150	-5121	-23831	--	--	--	-1.56	0.14	1.00	0.15	0.80	0.18	--	--
½	1B	-174721	16150	-5121	-24073	--	--	--	-1.57	0.14	1.00	0.15	0.80	0.18	--	--
0	1A	-64047	5031	122	-7001	--	--	--	-1.78	0.16	1.00	0.14	0.84	0.17	0.05	0.01
0	1B	-64213	5031	122	-7054	--	--	--	-1.79	0.16	1.00	0.14	0.84	0.17	0.05	0.01

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 116 Descrizione: Maschio murario n. 116

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²			I _{RM}	I _{RMfp}	
l	1A	-1385	2083	-666	-467	--	--	--	-0.08	0.00	1.00	0.12	0.43	0.29	0.32	0.99	
l	1B	-1388	2083	-666	-466	--	--	--	-0.08	0.00	1.00	0.12	0.43	0.29	0.31	0.98	
½	1A	-24621	5215	-995	-2277	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.10	0.76	0.13	--	--	
½	1B	-24635	5215	-995	-2273	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.10	0.76	0.13	--	--	
0	1A	-11167	1018	869	292	--	--	--	-0.65	0.04	1.00	0.06	0.59	0.10	0.03	0.20	
0	1B	-11174	1018	869	292	--	--	--	-0.65	0.04	1.00	0.06	0.59	0.10	0.03	0.20	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 118 Descrizione: Maschio murario n. 118

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²			I _{RM}	I _{RMfp}	
l	1A	-32927	7074	-98	1610	--	--	--	-1.49	0.08	1.00	0.32	1.07	0.30	0.03	0.01	
l	1B	-33091	7074	-98	1533	--	--	--	-1.50	0.08	1.00	0.32	1.07	0.30	0.03	0.01	
½	1A	-105954	14734	623	9432	--	--	--	-1.83	0.10	1.00	0.25	1.15	0.22	--	--	
½	1B	-106342	14734	623	9376	--	--	--	-1.84	0.10	1.00	0.25	1.15	0.22	--	--	
0	1A	-39916	6159	253	3073	--	--	--	-2.00	0.11	1.00	0.31	1.13	0.27	0.06	0.02	
0	1B	-40055	6159	253	3095	--	--	--	-2.00	0.11	1.00	0.31	1.14	0.27	0.06	0.02	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMz} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-16403	3877	245	1490	--	--	--	-1.05	0.06	1.00	0.25	0.70	0.35	0.09	0.05	
l	1B	-16548	3877	245	1523	--	--	--	-1.06	0.06	1.00	0.25	0.70	0.35	0.09	0.05	
½	1A	-114829	9302	-4394	-9556	--	--	--	-1.42	0.08	1.00	0.12	1.05	0.11	--	--	
½	1B	-115434	9302	-4394	-9529	--	--	--	-1.43	0.08	1.00	0.12	1.05	0.11	--	--	
0	1A	-31438	4892	-143	-4069	--	--	--	-1.68	0.09	1.00	0.26	0.99	0.26	0.11	0.01	
0	1B	-31560	4892	-143	-4067	--	--	--	-1.69	0.09	1.00	0.26	0.99	0.26	0.11	0.01	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 120 Descrizione: Maschio murario n. 120

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMz} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1142	790	134	187	--	--	--	-0.16	0.01	1.00	0.11	0.42	0.26	0.33	0.34	
l	1B	-1153	790	134	189	--	--	--	-0.16	0.01	1.00	0.11	0.42	0.26	0.33	0.34	
½	1A	-12712	4477	229	608	--	--	--	-0.60	0.03	1.00	0.21	0.80	0.26	--	--	
½	1B	-12752	4477	229	613	--	--	--	-0.60	0.03	1.00	0.21	0.80	0.26	--	--	
0	1A	-4170	693	-199	-232	--	--	--	-0.59	0.03	1.00	0.10	0.53	0.18	0.11	0.14	
0	1B	-4198	693	-199	-229	--	--	--	-0.59	0.03	1.00	0.10	0.53	0.18	0.11	0.14	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 121 Descrizione: Maschio murario n. 121

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMz} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-2960	1952	853	57	--	--	--	-0.22	0.01	1.00	0.14	0.44	0.33	0.02	0.84	
l	1B	-2981	1952	853	58	--	--	--	-0.22	0.01	1.00	0.14	0.44	0.33	0.02	0.83	
½	1A	-47582	11975	3764	-6534	--	--	--	-1.16	0.06	1.00	0.29	0.98	0.30	--	--	
½	1B	-47683	11975	3764	-6525	--	--	--	-1.16	0.06	1.00	0.29	0.98	0.30	--	--	
0	1A	-19212	4216	-2515	-6507	--	--	--	-1.40	0.08	0.98	0.31	0.70	0.44	0.38	0.41	
0	1B	-19260	4216	-2515	-6512	--	--	--	-1.40	0.08	0.98	0.31	0.70	0.44	0.38	0.41	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **27** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**



Novembre 2016

d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo r: 1.00 Altezza: 300.00 cm

Maschio num. 122 Descrizione: Maschio murario n. 122

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-2688	694	19	387	--	--	--	-0.21	0.01	1.00	0.05	0.44	0.13	0.16	0.02	
l	1B	-2712	694	19	392	--	--	--	-0.21	0.01	1.00	0.05	0.44	0.13	0.16	0.02	
½	1A	-52853	4036	-1972	5116	--	--	--	-1.26	0.07	1.00	0.10	1.00	0.10	--	--	
½	1B	-52964	4036	-1972	5111	--	--	--	-1.26	0.07	1.00	0.10	1.00	0.10	--	--	
0	1A	-21947	1097	-670	3313	--	--	--	-1.87	0.10	1.00	0.09	0.77	0.12	0.20	0.10	
0	1B	-21999	1097	-670	3317	--	--	--	-1.87	0.10	1.00	0.09	0.77	0.12	0.20	0.10	

Lavoro: Stato di Progetto finale Intestazione lavoro: Progetto
Elem.: MASCHIO (piastra) Gruppo: 27 Tabella: Tabella muri rinforzo 2 lati
Descrizione: Parete IV liv spess70
Tipo di verifica: Stato limite
Edificio Esistente Fatt. conf.: 1.35
fmd: 37.04 kg/cm² Modello s-e: Stress-Block
t0d: 0.74 kg/cm² b, coeff. parz. sez.: 1.00
d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo r: 1.00 Altezza: 300.00 cm

Maschio num. 123 Descrizione: Maschio murario n. 123

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-3558	1316	369	-25	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	0.11	0.46	0.23	0.01	0.30	
l	1B	-3573	1316	369	-26	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	0.11	0.46	0.23	0.01	0.30	
½	1A	-31713	4194	2374	137	--	--	--	-1.53	0.08	1.00	0.20	1.06	0.19	--	--	
½	1B	-31774	4194	2374	132	--	--	--	-1.53	0.08	1.00	0.20	1.07	0.19	--	--	
0	1A	-15719	578	-1414	791	--	--	--	-1.93	0.10	1.00	0.07	0.78	0.09	0.10	0.29	
0	1B	-15765	578	-1414	797	--	--	--	-1.94	0.10	1.00	0.07	0.78	0.09	0.10	0.29	

Lavoro: Stato di Progetto finale Intestazione lavoro: Progetto
Elem.: MASCHIO (piastra) Gruppo: 27 Tabella: Tabella muri rinforzo 2 lati
Descrizione: Parete IV liv spess70
Tipo di verifica: Stato limite
Edificio Esistente Fatt. conf.: 1.35
fmd: 37.04 kg/cm² Modello s-e: Stress-Block
t0d: 0.74 kg/cm² b, coeff. parz. sez.: 1.00
d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo r: 1.00 Altezza: 300.00 cm

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-19527	1989	-1952	647	--	--	--	-1.41	0.08	1.00	0.14	0.70	0.21	0.04	0.31	
l	1B	-19787	1989	-1952	594	--	--	--	-1.43	0.08	1.00	0.14	0.70	0.21	0.03	0.31	
½	1A	-104245	7237	-1724	-7381	--	--	--	-2.07	0.11	1.00	0.14	1.21	0.12	--	--	
½	1B	-104993	7237	-1724	-7502	--	--	--	-2.09	0.11	1.00	0.14	1.21	0.12	--	--	
0	1A	-35039	4384	-594	-3277	--	--	--	-2.44	0.13	1.00	0.30	0.88	0.35	0.11	0.06	
0	1B	-35271	4384	-594	-3331	--	--	--	-2.45	0.13	1.00	0.30	0.89	0.34	0.11	0.06	

Lavoro: Stato di Progetto finale Intestazione lavoro: Progetto
Elem.: MASCHIO (piastra) Gruppo: 27 Tabella: Tabella muri rinforzo 2 lati
Descrizione: Parete IV liv spess70
Tipo di verifica: Stato limite
Edificio Esistente Fatt. conf.: 1.35
fmd: 37.04 kg/cm² Modello s-e: Stress-Block



Novembre 2016

t0d: 0.74 kg/cmq b, coeff. parz. sez.: 1.00
 d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo r: 1.00 Altezza: 300.00 cm

Maschio num. 144 Descrizione: Maschio murario n. 144

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9507	3141	363	3876	--	--	--	-0.65	0.04	1.00	0.21	0.57	0.38	0.41	0.11	
l	1B	-9570	3141	363	3876	--	--	--	-0.65	0.04	1.00	0.21	0.57	0.37	0.40	0.11	
1/2	1A	-45605	18761	34	5824	--	--	--	-1.04	0.06	1.00	0.43	0.94	0.45	--	--	
1/2	1B	-45718	18761	34	5821	--	--	--	-1.04	0.06	1.00	0.43	0.94	0.45	--	--	
0	1A	-18549	6252	-470	-4171	--	--	--	-1.26	0.07	1.00	0.43	0.70	0.61	0.23	0.08	
0	1B	-18583	6252	-470	-4178	--	--	--	-1.27	0.07	1.00	0.43	0.70	0.61	0.23	0.08	

Lavoro: Stato di Progetto finale Intestazione lavoro: Progetto
 Elem.: MASCHIO (piastra) Gruppo: 27 Tabella: Tabella muri rinforzo 2 lati
 Descrizione: Parete IV liv spess70
 Tipo di verifica: Stato limite
 Edificio Esistente Fatt. conf.: 1.35
 fmd: 37.04 kg/cmq Modello s-e: Stress-Block
 t0d: 0.74 kg/cmq b, coeff. parz. sez.: 1.00
 d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo r: 1.00 Altezza: 300.00 cm

Maschio num. 148 Descrizione: Maschio murario n. 148

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9038	3610	285	151	--	--	--	-0.97	0.05	1.00	0.39	0.61	0.63	0.03	0.10	
l	1B	-9079	3610	285	147	--	--	--	-0.97	0.05	1.00	0.39	0.61	0.63	0.03	0.10	
1/2	1A	-29519	9777	-518	1206	--	--	--	-1.05	0.06	1.00	0.35	0.95	0.37	--	--	
1/2	1B	-29596	9777	-518	1204	--	--	--	-1.06	0.06	1.00	0.35	0.95	0.37	--	--	
0	1A	-7486	4160	-161	-147	--	--	--	-0.80	0.04	1.00	0.45	0.58	0.77	0.03	0.06	
0	1B	-7511	4160	-161	-147	--	--	--	-0.80	0.04	1.00	0.45	0.58	0.77	0.03	0.06	

Lavoro: Stato di Progetto finale Intestazione lavoro: Progetto
 Elem.: MASCHIO (piastra) Gruppo: 27 Tabella: Tabella muri rinforzo 2 lati
 Descrizione: Parete IV liv spess70
 Tipo di verifica: Stato limite
 Edificio Esistente Fatt. conf.: 1.35
 fmd: 37.04 kg/cmq Modello s-e: Stress-Block
 t0d: 0.74 kg/cmq b, coeff. parz. sez.: 1.00
 d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: concorde
 ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo r: 1.00 Altezza: 300.00 cm

Maschio num. 155 Descrizione: Maschio murario n. 155

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9112	1497	-203	-225	--	--	--	-1.21	0.07	1.00	0.20	0.66	0.30	0.04	0.08	
l	1B	-9239	1497	-203	-237	--	--	--	-1.22	0.07	1.00	0.20	0.66	0.30	0.04	0.08	
1/2	1A	-29739	2913	356	194	--	--	--	-1.31	0.07	1.00	0.13	1.02	0.13	--	--	
1/2	1B	-30041	2913	356	185	--	--	--	-1.32	0.07	1.00	0.13	1.02	0.13	--	--	
0	1A	-11438	426	-75	3	--	--	--	-1.51	0.08	1.00	0.06	0.71	0.08	0.00	0.02	
0	1B	-11525	426	-75	1	--	--	--	-1.52	0.08	1.00	0.06	0.72	0.08	0.00	0.02	



Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete IV liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 4 Descrizione: Maschio murario n. 4

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMz} I _{RMfp}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-16345	2738	-1000	-49	--	--	--	-1.01	0.05	1.00	0.17	0.62	0.27	0.00	0.15	
l	1B	-16400	2738	-1000	-56	--	--	--	-1.01	0.05	1.00	0.17	0.62	0.27	0.00	0.14	
½	1A	-58551	6317	-3059	2538	--	--	--	-1.20	0.06	1.00	0.13	0.99	0.13	--	--	
½	1B	-58676	6317	-3059	2532	--	--	--	-1.20	0.06	1.00	0.13	0.99	0.13	--	--	
0	1A	-23729	755	-521	1033	--	--	--	-1.53	0.08	1.00	0.05	0.72	0.07	0.06	0.05	
0	1B	-23761	755	-521	1033	--	--	--	-1.53	0.08	1.00	0.05	0.72	0.07	0.06	0.05	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete IV liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMz} I _{RMfp}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-12752	5674	-513	-1408	--	--	--	-0.70	0.04	1.00	0.31	0.57	0.55	0.11	0.09	
l	1B	-12855	5674	-513	-1390	--	--	--	-0.70	0.04	1.00	0.31	0.57	0.55	0.11	0.09	
½	1A	-77371	11883	-2178	-8924	--	--	--	-1.39	0.08	1.00	0.21	1.04	0.21	--	--	
½	1B	-77585	11883	-2178	-8931	--	--	--	-1.40	0.08	1.00	0.21	1.04	0.21	--	--	
0	1A	-32732	1439	22	-1209	--	--	--	-1.77	0.10	1.00	0.08	0.78	0.10	0.04	0.00	
0	1B	-32791	1439	22	-1216	--	--	--	-1.77	0.10	1.00	0.08	0.78	0.10	0.04	0.00	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete IV liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMz} I _{RMfp}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-458	679	-114	343	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.04	0.38	0.11	0.82	0.55	
l	1B	-466	679	-114	349	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.04	0.38	0.11	0.82	0.54	
½	1A	-31313	4290	179	704	--	--	--	-0.47	0.03	1.00	0.06	0.76	0.09	--	--	
½	1B	-31410	4290	179	688	--	--	--	-0.47	0.03	1.00	0.06	0.76	0.09	--	--	
0	1A	-14342	1237	-152	1967	--	--	--	-0.79	0.04	1.00	0.07	0.58	0.12	0.14	0.02	
0	1B	-14387	1237	-152	1977	--	--	--	-0.80	0.04	1.00	0.07	0.58	0.12	0.14	0.02	





Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete IV liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 44 Descrizione: Maschio murario n. 44

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-419	380	-185	-168	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.02	0.38	0.06	0.44	0.98	
l	1B	-426	380	-185	-170	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.02	0.38	0.06	0.44	0.97	
½	1A	-27714	6941	-1263	-3790	--	--	--	-0.38	0.02	1.00	0.09	0.72	0.13	--	--	
½	1B	-27778	6941	-1263	-3797	--	--	--	-0.38	0.02	1.00	0.09	0.72	0.13	--	--	
0	1A	-10530	2670	218	16	--	--	--	-0.59	0.03	1.00	0.15	0.53	0.28	0.00	0.05	
0	1B	-10566	2670	218	12	--	--	--	-0.59	0.03	1.00	0.15	0.53	0.28	0.00	0.05	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
Descrizione: **Parete IV liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **disconcorde**
ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48
altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-12012	10329	-936	-30670	--	--	--	-0.20	0.02	1.00	0.17	0.42	0.40	0.77	0.18	
l	1B	-20901	10329	-936	-54085	--	--	--	-0.34	0.03	1.00	0.17	0.47	0.36	0.79	0.10	
½	1A	-148404	34425	-11555	-107272	--	--	--	-0.53	0.05	1.00	0.12	0.54	0.23	--	--	
½	1B	-171875	34425	-11555	-160191	--	--	--	-0.62	0.06	1.00	0.12	0.56	0.22	--	--	
0	1A	-64962	10406	-1102	-25179	--	--	--	-0.87	0.08	1.00	0.14	0.63	0.22	0.10	0.04	
0	1B	-66969	10406	-1102	-27841	--	--	--	-0.90	0.08	1.00	0.14	0.64	0.22	0.11	0.04	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete IV liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-20963	15408	-73	-3410	--	--	--	-0.46	0.03	1.00	0.34	0.75	0.45	0.07	0.01	
l	1B	-29897	15408	-73	-7819	--	--	--	-0.66	0.04	1.00	0.34	0.82	0.41	0.11	0.01	
½	1A	-52593	9670	-580	53	--	--	--	-0.78	0.04	1.00	0.14	0.86	0.17	--	--	



Novembre 2016

1/2	1B	-56132	9670	-580	-1989	--	--	--	-0.84	0.05	1.00	0.14	0.88	0.16	--	--
0	1A	-24086	3371	-200	125	--	--	--	-1.04	0.06	1.00	0.14	0.81	0.18	0.00	0.02
0	1B	-24743	3371	-200	57	--	--	--	-1.06	0.06	1.00	0.14	0.82	0.18	0.00	0.02

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 50 Descrizione: Maschio murario n. 50
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RM}	I _{RM}	I _{RM}	Note
o	c.																		
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-5620	8766	-2240	-3498	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.12	0.37	0.34	0.16	0.89			
l	1B	-5898	8766	-2240	-2781	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.12	0.37	0.33	0.12	0.85			
1/2	1A	-134638	43194	-18615	-49420	--	--	--	-0.64	0.06	1.00	0.20	0.57	0.36	--	--			
1/2	1B	-137189	43194	-18615	-42436	--	--	--	-0.65	0.06	1.00	0.20	0.57	0.36	--	--			
0	1A	-78591	14080	-1548	-31957	--	--	--	-1.12	0.10	1.00	0.20	0.70	0.29	0.12	0.05			
0	1B	-79334	14080	-1548	-30344	--	--	--	-1.13	0.10	1.00	0.20	0.70	0.29	0.11	0.05			

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RM}	I _{RM}	I _{RM}	Note
o	c.																		
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-3771	2273	-5	1011	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.08	0.62	0.13	0.17	0.00			
l	1B	-3816	2273	-5	976	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.08	0.62	0.13	0.16	0.00			
1/2	1A	-85995	16086	-5727	-4384	--	--	--	-0.60	0.03	1.00	0.11	0.80	0.14	--	--			
1/2	1B	-86194	16086	-5727	-4443	--	--	--	-0.60	0.03	1.00	0.11	0.80	0.14	--	--			
0	1A	-41283	4273	-164	-2370	--	--	--	-1.12	0.06	1.00	0.12	0.96	0.12	0.03	0.01			
0	1B	-41339	4273	-164	-2389	--	--	--	-1.12	0.06	1.00	0.12	0.96	0.12	0.03	0.01			

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RM}	I _{RM}	I _{RM}	Note
o	c.																		
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

l	1A	-516	421	11	-79	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.08	0.40	0.20	0.53	0.05
l	1B	-521	421	11	-81	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.08	0.40	0.20	0.53	0.05
½	1A	-43386	7331	2803	-3486	--	--	--	-1.30	0.07	1.00	0.22	1.01	0.22	--	--
½	1B	-43651	7331	2803	-3493	--	--	--	-1.31	0.07	1.00	0.22	1.02	0.22	--	--
0	1A	-19139	2132	300	-236	--	--	--	-2.27	0.12	1.00	0.25	0.83	0.30	0.03	0.04
0	1B	-19157	2132	300	-237	--	--	--	-2.27	0.12	1.00	0.25	0.84	0.30	0.03	0.04

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete IV liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-35892	8378	3578	-5662	--	--	--	-0.95	0.05	1.00	0.22	0.92	0.24	0.08	0.24	
l	1B	-36123	8378	3578	-5699	--	--	--	-0.96	0.05	1.00	0.22	0.92	0.24	0.08	0.23	
½	1A	-174886	24793	6831	-24335	--	--	--	-1.30	0.07	1.00	0.18	1.02	0.18	--	--	
½	1B	-175225	24793	6831	-24349	--	--	--	-1.31	0.07	1.00	0.18	1.02	0.18	--	--	
0	1A	-68316	6320	267	-6684	--	--	--	-1.65	0.09	1.00	0.15	1.11	0.14	0.05	0.01	
0	1B	-68416	6320	267	-6663	--	--	--	-1.66	0.09	1.00	0.15	1.11	0.14	0.05	0.01	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete IV liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 81 Descrizione: Maschio murario n. 81

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-3275	1047	312	-950	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.10	0.46	0.21	0.49	0.22	
l	1B	-3369	1047	312	-937	--	--	--	-0.31	0.02	1.00	0.10	0.46	0.21	0.47	0.21	
½	1A	-34187	4134	502	-1026	--	--	--	-0.74	0.04	1.00	0.09	0.85	0.11	--	--	
½	1B	-34306	4134	502	-1029	--	--	--	-0.75	0.04	1.00	0.09	0.85	0.11	--	--	
0	1A	-10556	2238	-533	-268	--	--	--	-0.87	0.05	1.00	0.18	0.59	0.31	0.04	0.12	
0	1B	-10584	2238	-533	-267	--	--	--	-0.87	0.05	1.00	0.18	0.59	0.31	0.04	0.12	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete IV liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 84 Descrizione: Maschio murario n. 84



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-7380	1142	-82	0	--	--	--	-1.46	0.08	1.00	0.23	0.71	0.32	0.00	0.03	
l	1B	-7484	1142	-82	0	--	--	--	-1.48	0.08	1.00	0.23	0.71	0.32	0.00	0.03	
½	1A	-72910	13097	110	-1003	--	--	--	-1.95	0.11	1.00	0.35	1.18	0.30	--	--	
½	1B	-73372	13097	110	-992	--	--	--	-1.96	0.11	1.00	0.35	1.18	0.30	--	--	
0	1A	-19371	2330	287	-237	--	--	--	-1.93	0.10	1.00	0.23	0.78	0.30	0.03	0.04	
0	1B	-19475	2330	287	-238	--	--	--	-1.94	0.10	1.00	0.23	0.79	0.30	0.03	0.04	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 86 Descrizione: Maschio murario n. 86

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-13476	5035	-739	-2680	--	--	--	-0.92	0.05	1.00	0.34	0.60	0.57	0.26	0.13	
l	1B	-13613	5035	-739	-2669	--	--	--	-0.93	0.05	1.00	0.34	0.61	0.57	0.26	0.13	
½	1A	-115889	18521	495	2120	--	--	--	-1.56	0.08	1.00	0.25	1.08	0.23	--	--	
½	1B	-116248	18521	495	2250	--	--	--	-1.57	0.08	1.00	0.25	1.09	0.23	--	--	
0	1A	-47078	8840	-123	4108	--	--	--	-2.08	0.11	1.00	0.39	1.01	0.39	0.08	0.01	
0	1B	-47159	8840	-123	4138	--	--	--	-2.08	0.11	1.00	0.39	1.01	0.38	0.08	0.01	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 91 Descrizione: Maschio murario n. 91
 altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-8498	1916	-174	0	--	--	--	-1.47	0.13	1.00	0.33	0.52	0.64	0.00	0.05	
l	1B	-8667	1916	-174	0	--	--	--	-1.50	0.14	1.00	0.33	0.52	0.64	0.00	0.05	
½	1A	-26626	6510	-378	-0	--	--	--	-1.54	0.14	1.00	0.38	0.53	0.71	--	--	
½	1B	-26844	6510	-378	-0	--	--	--	-1.55	0.14	1.00	0.38	0.53	0.71	--	--	
0	1A	-8264	2359	631	0	--	--	--	-1.43	0.13	1.00	0.41	0.51	0.80	0.00	0.20	
0	1B	-8300	2359	631	0	--	--	--	-1.44	0.13	1.00	0.41	0.51	0.80	0.00	0.20	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

t0d: 0.44 kg/cmq b, coeff. parz. sez.: 1.00
d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **discorde**
ea / h: 1 / 200.00 a: 500.00 cm

Maschio num. 92 Descrizione: Maschio murario n. 92
altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-53635	16505	-3709	1215	--	--	--	-1.15	0.10	1.00	0.35	0.70	0.50	0.01	0.17	
l	1B	-53830	16505	-3709	1221	--	--	--	-1.15	0.10	1.00	0.35	0.70	0.50	0.01	0.17	
½	1A	-218502	41780	-7023	-26737	--	--	--	-1.57	0.14	1.00	0.30	0.80	0.38	--	--	
½	1B	-218812	41780	-7023	-26876	--	--	--	-1.57	0.14	1.00	0.30	0.80	0.38	--	--	
0	1A	-95171	15962	2834	-19920	--	--	--	-2.05	0.18	1.00	0.34	0.89	0.39	0.10	0.08	
0	1B	-95226	15962	2834	-19973	--	--	--	-2.05	0.18	1.00	0.34	0.89	0.39	0.10	0.08	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
Descrizione: **Parete IV liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 93 Descrizione: Maschio murario n. 93
altezza calcolata: 300.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-21963	1558	-1922	86	--	--	--	-1.07	0.10	1.00	0.08	0.52	0.15	0.00	0.22	
l	1B	-22003	1558	-1922	86	--	--	--	-1.07	0.10	1.00	0.08	0.52	0.15	0.00	0.22	
½	1A	-96404	6602	-6901	4696	--	--	--	-1.59	0.14	1.00	0.11	0.80	0.14	--	--	
½	1B	-96527	6602	-6901	4696	--	--	--	-1.59	0.14	1.00	0.11	0.80	0.14	--	--	
0	1A	-46874	3073	-730	5897	--	--	--	-2.24	0.20	1.00	0.15	0.72	0.21	0.14	0.05	
0	1B	-46940	3073	-730	5914	--	--	--	-2.25	0.20	1.00	0.15	0.72	0.20	0.14	0.05	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete IV liv spess90**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 95 Descrizione: Maschio murario n. 95

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-22045	9814	2119	2605	--	--	--	-0.81	0.04	1.00	0.36	0.87	0.41	0.08	0.23	
l	1B	-22409	9814	2119	2787	--	--	--	-0.82	0.04	1.00	0.36	0.88	0.41	0.09	0.22	
½	1A	-130182	35041	1412	13911	--	--	--	-1.25	0.07	1.00	0.34	1.00	0.34	--	--	
½	1B	-131083	35041	1412	14427	--	--	--	-1.26	0.07	1.00	0.34	1.00	0.34	--	--	
0	1A	-51892	13542	50	8206	--	--	--	-1.80	0.10	1.00	0.47	1.15	0.41	0.11	0.00	
0	1B	-52091	13542	50	8281	--	--	--	-1.81	0.10	1.00	0.47	1.15	0.41	0.11	0.00	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **28** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess90**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 103 Descrizione: Maschio murario n. 103

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RM}	I _{RMyp}	Note
o	c.																	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					
l	1A	-40178	9074	-2251	2862	--	--	--	-1.18	0.06	1.00	0.27	0.98	0.27	0.04	0.13		
l	1B	-40407	9074	-2251	2810	--	--	--	-1.18	0.06	1.00	0.27	0.98	0.27	0.04	0.13		
½	1A	-145844	21219	-8111	15725	--	--	--	-1.41	0.08	1.00	0.21	1.05	0.20	--	--		
½	1B	-146171	21219	-8111	15870	--	--	--	-1.42	0.08	1.00	0.21	1.05	0.20	--	--		
0	1A	-53355	5778	-1327	4953	--	--	--	-1.73	0.09	1.00	0.19	1.13	0.17	0.06	0.06		
0	1B	-53446	5778	-1327	5002	--	--	--	-1.74	0.09	1.00	0.19	1.13	0.17	0.06	0.06		

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **30** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete IV liv spess115**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 9 Descrizione: Maschio murario n. 9

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RM}	I _{RMyp}	Note
o	c.																	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					
l	1A	-13857	673	566	291	--	--	--	-0.92	0.05	1.00	0.04	0.60	0.07	0.03	0.08		
l	1B	-13896	673	566	295	--	--	--	-0.92	0.05	1.00	0.04	0.60	0.07	0.03	0.08		
½	1A	-58780	2433	-965	264	--	--	--	-1.19	0.06	1.00	0.05	0.98	0.05	--	--		
½	1B	-58877	2433	-965	271	--	--	--	-1.19	0.06	1.00	0.05	0.98	0.05	--	--		
0	1A	-21466	960	252	-3	--	--	--	-1.43	0.08	1.00	0.06	0.70	0.09	0.00	0.02		
0	1B	-21495	960	252	-2	--	--	--	-1.43	0.08	1.00	0.06	0.70	0.09	0.00	0.02		

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **30** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete IV liv spess115**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **disconcorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 151 Descrizione: Maschio murario n. 151
 altezza calcolata: 300.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RM}	I _{RMyp}	Note
o	c.																	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					
l	1A	-3820	573	117	-324	--	--	--	-0.51	0.05	1.00	0.08	0.35	0.22	0.27	0.06		
l	1B	-3827	573	117	-325	--	--	--	-0.51	0.05	1.00	0.08	0.35	0.22	0.27	0.06		
½	1A	-68194	3446	-480	-676	--	--	--	-1.00	0.09	1.00	0.05	0.67	0.08	--	--		
½	1B	-68330	3446	-480	-665	--	--	--	-1.00	0.09	1.00	0.05	0.67	0.08	--	--		
0	1A	-21021	692	-275	533	--	--	--	-1.40	0.13	1.00	0.05	0.51	0.09	0.05	0.03		
0	1B	-21054	692	-275	537	--	--	--	-1.40	0.13	1.00	0.05	0.51	0.09	0.05	0.03		



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**

Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **30** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**

Descrizione: **Parete IV liv spess115**

Tipo di verifica: **Stato limite**

Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**

fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**

t_{0d}: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**

d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**

ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 153 Descrizione: Maschio murario n. 153

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-12713	2270	699	-334	--	--	--	-0.85	0.05	1.00	0.15	0.59	0.26	0.04	0.10	
l	1B	-12763	2270	699	-340	--	--	--	-0.85	0.05	1.00	0.15	0.59	0.26	0.04	0.10	
½	1A	-49147	2754	-1212	484	--	--	--	-1.01	0.05	1.00	0.06	0.93	0.06	--	--	
½	1B	-49249	2754	-1212	475	--	--	--	-1.01	0.05	1.00	0.06	0.93	0.06	--	--	
0	1A	-18304	759	-433	177	--	--	--	-1.22	0.07	1.00	0.05	0.66	0.08	0.02	0.04	
0	1B	-18331	759	-433	176	--	--	--	-1.22	0.07	1.00	0.05	0.66	0.08	0.02	0.04	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**

Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **33** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**

Descrizione: **Parete V liv spess40**

Tipo di verifica: **Stato limite**

Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**

fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**

t_{0d}: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**

d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**

ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 130 Descrizione: Maschio murario n. 130

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-3563	1262	422	-1140	--	--	--	-0.26	0.01	1.00	0.09	0.45	0.21	0.39	0.30	
l	1B	-4511	1262	422	-1041	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.09	0.47	0.20	0.28	0.24	
½	1A	-65097	29529	5789	156	--	--	--	-0.80	0.04	1.00	0.36	0.87	0.42	--	--	
½	1B	-89935	29529	5789	4541	--	--	--	-1.11	0.06	1.00	0.36	0.96	0.38	--	--	
0	1A	-15008	11309	1027	5061	--	--	--	-1.11	0.06	0.90	0.84	0.64	0.98	0.43	0.18	
0	1B	-26098	11309	1027	9448	--	--	--	-1.94	0.10	0.86	0.84	0.78	0.89	0.49	0.11	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**

Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **33** Tabella: **Tabella muri consolidati**

Descrizione: **Parete V liv spess40**

Tipo di verifica: **Stato limite**

Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**

fmd: **14.81** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**

t_{0d}: **0.30** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**

d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**

ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00**

Maschio num. 138 Descrizione: Maschio murario n. 138

altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-5326	1491	376	959	--	--	--	-0.52	0.07	1.00	0.14	0.27	0.54	0.15	0.38	
l	1B	-6104	1491	376	619	--	--	--	-0.59	0.08	1.00	0.14	0.28	0.51	0.09	0.34	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1/2	1A	-115121	14351	-222	-20586	--	--	--	-1.61	0.22	1.00	0.20	0.64	0.31	--	--
1/2	1B	-136517	14351	-222	-21708	--	--	--	-1.91	0.26	1.00	0.20	0.69	0.29	--	--
0	1A	-24508	4342	89	-3634	--	--	--	-2.23	0.30	1.00	0.40	0.49	0.80	0.17	0.03
0	1B	-30996	4342	89	-3564	--	--	--	-2.82	0.38	1.00	0.40	0.55	0.72	0.15	0.03

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **33** Tabella: **Tabella muri consolidati**
 Descrizione: **Parete V liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **14.81** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.30** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00**

Maschio num. 139 Descrizione: Maschio murario n. 139
 altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-5119	1332	657	-1548	--	--	--	-0.45	0.06	1.00	0.12	0.26	0.46	0.23	0.69	
l	1B	-7372	1332	657	-2192	--	--	--	-0.65	0.09	1.00	0.12	0.29	0.40	0.23	0.50	
1/2	1A	-114693	9580	1393	12158	--	--	--	-1.52	0.21	1.00	0.13	0.62	0.20	--	--	
1/2	1B	-131318	9580	1393	12191	--	--	--	-1.74	0.24	1.00	0.13	0.66	0.19	--	--	
0	1A	-25473	2519	87	3685	--	--	--	-2.13	0.29	1.00	0.21	0.48	0.44	0.15	0.03	
0	1B	-29005	2519	87	4634	--	--	--	-2.43	0.33	1.00	0.21	0.51	0.41	0.17	0.02	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **33** Tabella: **Tabella muri consolidati**
 Descrizione: **Parete V liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **14.81** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.30** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00**

Maschio num. 140 Descrizione: Maschio murario n. 140
 altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-7957	2711	506	249	--	--	--	-0.79	0.11	1.00	0.27	0.32	0.85	0.03	0.36	
l	1B	-10575	2711	506	266	--	--	--	-1.04	0.14	1.00	0.27	0.35	0.76	0.02	0.29	
1/2	1A	-69310	13520	675	2022	--	--	--	-1.14	0.15	1.00	0.22	0.55	0.40	--	--	
1/2	1B	-89025	13520	675	474	--	--	--	-1.46	0.20	1.00	0.22	0.61	0.36	--	--	
0	1A	-16091	3361	88	499	--	--	--	-1.59	0.21	1.00	0.33	0.42	0.78	0.03	0.04	
0	1B	-20572	3361	88	-106	--	--	--	-2.03	0.27	1.00	0.33	0.47	0.70	0.01	0.03	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **33** Tabella: **Tabella muri consolidati**
 Descrizione: **Parete V liv spess40**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **14.81** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.30** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00**

Maschio num. 141 Descrizione: Maschio murario n. 141
 altezza calcolata: 480.00 cm



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-7193	1742	127	-90	--	--	--	-0.73	0.10	1.00	0.18	0.31	0.58	0.01	0.10	
l	1B	-9564	1742	127	185	--	--	--	-0.97	0.13	1.00	0.18	0.34	0.51	0.02	0.08	
½	1A	-64550	11206	818	-855	--	--	--	-1.09	0.15	1.00	0.19	0.54	0.35	--	--	
½	1B	-84796	11206	818	1834	--	--	--	-1.43	0.19	1.00	0.19	0.61	0.31	--	--	
0	1A	-14413	1845	315	-360	--	--	--	-1.46	0.20	1.00	0.19	0.41	0.46	0.03	0.14	
0	1B	-19520	1845	315	258	--	--	--	-1.98	0.27	1.00	0.19	0.47	0.40	0.02	0.12	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 5 Descrizione: Maschio murario n. 5

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-2349	1447	-451	218	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.18	0.46	0.40	0.13	0.71	
l	1B	-2358	1447	-451	216	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.18	0.46	0.40	0.13	0.71	
½	1A	-39982	15309	-139	1031	--	--	--	-0.80	0.04	1.00	0.31	0.87	0.35	--	--	
½	1B	-40094	15309	-139	1028	--	--	--	-0.80	0.04	1.00	0.31	0.87	0.35	--	--	
0	1A	-12821	3693	790	-480	--	--	--	-1.29	0.07	1.00	0.37	0.68	0.55	0.05	0.24	
0	1B	-12878	3693	790	-491	--	--	--	-1.30	0.07	1.00	0.37	0.68	0.55	0.05	0.24	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30
 altezza calcolata: 545.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1285	512	19	-11	--	--	--	-0.19	0.02	1.00	0.07	0.28	0.27	0.01	0.05	
l	1B	-1309	512	19	-11	--	--	--	-0.19	0.02	1.00	0.07	0.28	0.27	0.01	0.05	
½	1A	-22755	2657	120	246	--	--	--	-0.66	0.06	1.00	0.08	0.57	0.13	--	--	
½	1B	-23150	2657	120	287	--	--	--	-0.67	0.06	1.00	0.08	0.58	0.13	--	--	
0	1A	-5935	322	-118	-209	--	--	--	-0.86	0.08	1.00	0.05	0.42	0.11	0.06	0.08	
0	1B	-6002	322	-118	-207	--	--	--	-0.87	0.08	1.00	0.05	0.42	0.11	0.06	0.08	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

d1: 0.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: **discorde**
ea / h: 1 / 200.00 a: 500.00 cm

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34
altezza calcolata: 545.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1873	1889	-39	-111	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.23	0.29	0.81	0.08	0.08	
l	1B	-1890	1889	-39	-114	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.23	0.29	0.81	0.08	0.08	
1/2	1A	-26097	3296	-366	309	--	--	--	-0.65	0.06	1.00	0.08	0.57	0.14	--	--	
1/2	1B	-26459	3296	-366	385	--	--	--	-0.66	0.06	1.00	0.08	0.57	0.14	--	--	
0	1A	-7499	1034	283	-304	--	--	--	-0.93	0.08	1.00	0.13	0.43	0.30	0.06	0.15	
0	1B	-7599	1034	283	-285	--	--	--	-0.94	0.08	1.00	0.13	0.43	0.29	0.06	0.15	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete V liv spess55**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 40 Descrizione: Maschio murario n. 40

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1502	710	9	508	--	--	--	-0.18	0.01	1.00	0.09	0.43	0.20	0.45	0.02	
l	1B	-1549	710	9	521	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.09	0.43	0.20	0.45	0.02	
1/2	1A	-34120	13895	-1126	-791	--	--	--	-0.71	0.04	1.00	0.29	0.84	0.35	--	--	
1/2	1B	-34583	13895	-1126	-755	--	--	--	-0.72	0.04	1.00	0.29	0.84	0.35	--	--	
0	1A	-12313	3123	333	-3460	--	--	--	-1.12	0.06	1.00	0.28	0.64	0.44	0.30	0.11	
0	1B	-12434	3123	333	-3475	--	--	--	-1.13	0.06	1.00	0.28	0.65	0.44	0.30	0.11	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete V liv spess55**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-4141	2670	298	155	--	--	--	-0.36	0.02	1.00	0.23	0.50	0.47	0.04	0.27	
l	1B	-4294	2670	298	85	--	--	--	-0.37	0.02	1.00	0.23	0.50	0.46	0.02	0.26	
1/2	1A	-107762	16798	-164	4763	--	--	--	-1.51	0.08	1.00	0.23	1.07	0.22	--	--	
1/2	1B	-108489	16798	-164	4600	--	--	--	-1.52	0.08	1.00	0.23	1.07	0.22	--	--	
0	1A	-25105	1928	159	2495	--	--	--	-2.08	0.11	1.00	0.16	0.89	0.18	0.10	0.03	
0	1B	-25247	1928	159	2497	--	--	--	-2.09	0.11	1.00	0.16	0.89	0.18	0.10	0.03	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMMy}	Note
O	c.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1497	1073	126	267	--	--	--	-0.08	0.00	1.00	0.05	0.59	0.09	0.10	0.31	
l	1B	-1514	1073	126	271	--	--	--	-0.08	0.00	1.00	0.05	0.59	0.09	0.10	0.30	
½	1A	-124471	31054	-716	-30472	--	--	--	-0.90	0.05	1.00	0.22	0.90	0.25	--	--	
½	1B	-125121	31054	-716	-30799	--	--	--	-0.90	0.05	1.00	0.22	0.90	0.25	--	--	
0	1A	-28073	5519	677	-5085	--	--	--	-1.41	0.08	1.00	0.28	1.05	0.27	0.11	0.10	
0	1B	-28215	5519	677	-5197	--	--	--	-1.42	0.08	1.00	0.28	1.05	0.26	0.11	0.10	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 82 Descrizione: Maschio murario n. 82

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMMy}	Note
O	c.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1016	793	23	349	--	--	--	-0.07	0.00	1.00	0.06	0.51	0.11	0.26	0.08	
l	1B	-1107	793	23	347	--	--	--	-0.08	0.00	1.00	0.06	0.52	0.11	0.24	0.08	
½	1A	-70113	30560	821	3156	--	--	--	-0.80	0.04	1.00	0.35	0.87	0.40	--	--	
½	1B	-70904	30560	821	3141	--	--	--	-0.81	0.04	1.00	0.35	0.87	0.40	--	--	
0	1A	-17841	6139	2125	-5965	--	--	--	-1.10	0.06	1.00	0.38	0.94	0.40	0.24	0.47	
0	1B	-18167	6139	2125	-5931	--	--	--	-1.12	0.06	1.00	0.38	0.95	0.40	0.24	0.46	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 87 Descrizione: Maschio murario n. 87

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMMy}	Note
O	c.																
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-974	1479	-47	239	--	--	--	-0.07	0.00	1.00	0.10	0.53	0.19	0.18	0.18	
l	1B	-1072	1479	-47	216	--	--	--	-0.07	0.00	1.00	0.10	0.53	0.19	0.15	0.16	
½	1A	-82903	9928	217	5711	--	--	--	-0.94	0.05	1.00	0.11	0.91	0.12	--	--	
½	1B	-83496	9928	217	5546	--	--	--	-0.95	0.05	1.00	0.11	0.91	0.12	--	--	
0	1A	-23796	1702	25	-2400	--	--	--	-1.70	0.09	1.00	0.12	0.95	0.13	0.09	0.00	
0	1B	-23999	1702	25	-2480	--	--	--	-1.71	0.09	1.00	0.12	0.95	0.13	0.09	0.00	



Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete V liv spess55**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 89 Descrizione: Maschio murario n. 89

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1020	769	11	415	--	--	--	-0.07	0.00	1.00	0.06	0.49	0.11	0.33	0.04	
l	1B	-1116	769	11	425	--	--	--	-0.08	0.00	1.00	0.06	0.49	0.11	0.31	0.04	
½	1A	-70930	21211	220	6445	--	--	--	-0.88	0.05	1.00	0.26	0.89	0.29	--	--	
½	1B	-71676	21211	220	6569	--	--	--	-0.89	0.05	1.00	0.26	0.90	0.29	--	--	
0	1A	-16813	3291	1642	-3075	--	--	--	-1.33	0.07	1.00	0.26	0.79	0.33	0.17	0.39	
0	1B	-16936	3291	1642	-3092	--	--	--	-1.34	0.07	1.00	0.26	0.79	0.33	0.17	0.39	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete V liv spess55**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 96 Descrizione: Maschio murario n. 96

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-6832	2954	40	-1145	--	--	--	-0.54	0.03	1.00	0.23	0.60	0.39	0.15	0.02	
l	1B	-7001	2954	40	-1108	--	--	--	-0.55	0.03	1.00	0.23	0.60	0.39	0.14	0.02	
½	1A	-139269	10363	144	3094	--	--	--	-1.39	0.08	1.00	0.10	1.04	0.10	--	--	
½	1B	-140695	10363	144	3482	--	--	--	-1.40	0.08	1.00	0.10	1.04	0.10	--	--	
0	1A	-26437	2095	586	1396	--	--	--	-1.87	0.10	1.00	0.15	0.99	0.15	0.05	0.09	
0	1B	-26832	2095	586	1525	--	--	--	-1.90	0.10	1.00	0.15	1.00	0.15	0.05	0.09	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete V liv spess55**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 97 Descrizione: Maschio murario n. 97

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-6546	345	-32	282	--	--	--	-0.66	0.04	1.00	0.03	0.55	0.06	0.05	0.02	
l	1B	-6736	345	-32	240	--	--	--	-0.67	0.04	1.00	0.03	0.55	0.06	0.04	0.02	
½	1A	-108902	18224	488	-2329	--	--	--	-1.53	0.08	1.00	0.26	1.08	0.24	--	--	
½	1B	-110311	18224	488	-2544	--	--	--	-1.55	0.08	1.00	0.26	1.08	0.24	--	--	
0	1A	-22510	1599	230	1186	--	--	--	-2.13	0.11	1.00	0.15	0.81	0.19	0.06	0.04	
0	1B	-22893	1599	230	1169	--	--	--	-2.16	0.12	1.00	0.15	0.82	0.18	0.06	0.04	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 105 Descrizione: Maschio murario n. 105
 altezza calcolata: 545.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMMy} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1037	515	-420	92	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.07	0.26	0.25	0.13	0.85	
l	1B	-1071	515	-420	90	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.07	0.26	0.25	0.12	0.81	
½	1A	-42155	5936	3541	1084	--	--	--	-0.88	0.08	1.00	0.12	0.64	0.19	--	--	
½	1B	-42675	5936	3541	979	--	--	--	-0.89	0.08	1.00	0.12	0.64	0.19	--	--	
0	1A	-13047	2907	279	-389	--	--	--	-1.70	0.15	1.00	0.38	0.55	0.69	0.05	0.09	
0	1B	-13231	2907	279	-428	--	--	--	-1.72	0.16	1.00	0.38	0.55	0.69	0.06	0.09	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 106 Descrizione: Maschio murario n. 106

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMMy} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-2046	988	139	426	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.08	0.46	0.18	0.19	0.25	
l	1B	-2067	988	139	428	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.08	0.46	0.18	0.19	0.25	
½	1A	-126685	19382	1561	2465	--	--	--	-1.44	0.08	1.00	0.22	1.05	0.21	--	--	
½	1B	-127064	19382	1561	2511	--	--	--	-1.44	0.08	1.00	0.22	1.05	0.21	--	--	
0	1A	-19868	2251	572	74	--	--	--	-2.06	0.11	1.00	0.23	0.80	0.29	0.00	0.12	
0	1B	-19964	2251	572	80	--	--	--	-2.07	0.11	1.00	0.23	0.81	0.29	0.01	0.12	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 108 Descrizione: Maschio murario n. 108

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMMy} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1986	967	876	216	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.08	0.45	0.18	0.10	0.89	
l	1B	-2066	967	876	202	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.08	0.46	0.18	0.09	0.84	
½	1A	-101325	15118	-6919	155	--	--	--	-1.26	0.07	1.00	0.19	1.00	0.19	--	--	
½	1B	-101937	15118	-6919	287	--	--	--	-1.27	0.07	1.00	0.19	1.01	0.19	--	--	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

0	1A	-24479	1486	4055	-0	--	--	--	-1.72	0.09	1.00	0.10	0.97	0.11	0.00	0.68
0	1B	-24589	1486	4055	-12	--	--	--	-1.72	0.09	1.00	0.10	0.97	0.11	0.00	0.67

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 109 Descrizione: Maschio murario n. 109

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMfp}	
l	1A	-5674	3061	11	-1942	--	--	--	-0.67	0.04	1.00	0.36	0.55	0.66	0.47	0.01	
l	1B	-5700	3061	11	-1964	--	--	--	-0.68	0.04	1.00	0.36	0.55	0.66	0.47	0.01	
½	1A	-144217	33270	-705	-67758	--	--	--	-1.44	0.08	1.00	0.33	1.05	0.32	--	--	
½	1B	-144857	33270	-705	-68069	--	--	--	-1.44	0.08	1.00	0.33	1.05	0.31	--	--	
0	1A	-24622	3784	370	-515	--	--	--	-1.78	0.10	1.00	0.27	0.95	0.29	0.02	0.06	
0	1B	-24897	3784	370	-509	--	--	--	-1.80	0.10	1.00	0.27	0.96	0.29	0.02	0.06	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 110 Descrizione: Maschio murario n. 110

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMfp}	
l	1A	-2773	232	-14	614	--	--	--	-0.37	0.02	1.00	0.03	0.48	0.06	0.33	0.02	
l	1B	-2846	232	-14	635	--	--	--	-0.38	0.02	1.00	0.03	0.48	0.06	0.33	0.02	
½	1A	-72160	15421	-846	4061	--	--	--	-1.40	0.08	1.00	0.30	1.04	0.29	--	--	
½	1B	-72595	15421	-846	4064	--	--	--	-1.41	0.08	1.00	0.30	1.05	0.29	--	--	
0	1A	-14315	1209	-535	392	--	--	--	-1.95	0.11	1.00	0.16	0.79	0.21	0.05	0.15	
0	1B	-14384	1209	-535	405	--	--	--	-1.96	0.11	1.00	0.16	0.79	0.21	0.05	0.15	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 113 Descrizione: Maschio murario n. 113

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMx}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMfp}	
l	1A	-1003	535	-56	-95	--	--	--	-0.02	0.00	1.00	0.09	0.38	0.24	1.68	0.97	
l	1B	-1403	535	-56	-88	--	--	--	-0.02	0.00	1.00	0.09	0.38	0.23	1.12	0.87	



Novembre 2016

1/2	1A	-35187	2846	-814	-1195	--	--	--	-0.92	0.05	1.00	0.07	0.90	0.08	--	--
1/2	1B	-35485	2846	-814	-1181	--	--	--	-0.92	0.05	1.00	0.07	0.91	0.08	--	--
0	1A	-11514	1410	460	291	--	--	--	-1.76	0.10	1.00	0.22	0.76	0.29	0.05	0.16
0	1B	-11674	1410	460	286	--	--	--	-1.79	0.10	1.00	0.22	0.76	0.28	0.05	0.16

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 124 Descrizione: Maschio murario n. 124

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMfp}	
l	1A	-8754	1921	-377	116	--	--	--	-0.84	0.05	1.00	0.18	0.59	0.31	0.01	0.17	
l	1B	-8769	1921	-377	123	--	--	--	-0.84	0.05	1.00	0.18	0.59	0.31	0.02	0.17	
1/2	1A	-133649	15948	-652	214	--	--	--	-1.72	0.09	1.00	0.20	1.12	0.18	--	--	
1/2	1B	-133897	15948	-652	250	--	--	--	-1.72	0.09	1.00	0.20	1.12	0.18	--	--	
0	1A	-23717	2416	665	-33	--	--	--	-2.23	0.12	1.00	0.23	0.83	0.27	0.00	0.12	
0	1B	-23808	2416	665	-15	--	--	--	-2.23	0.12	1.00	0.23	0.83	0.27	0.00	0.12	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 125 Descrizione: Maschio murario n. 125
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMfp}	
l	1A	-10525	2198	105	-1313	--	--	--	-1.00	0.09	1.00	0.21	0.45	0.47	0.15	0.04	
l	1B	-10674	2198	105	-1339	--	--	--	-1.02	0.09	1.00	0.21	0.45	0.47	0.15	0.04	
1/2	1A	-114146	6232	-1612	1804	--	--	--	-1.58	0.14	1.00	0.09	0.80	0.11	--	--	
1/2	1B	-114658	6232	-1612	1760	--	--	--	-1.58	0.14	1.00	0.09	0.80	0.11	--	--	
0	1A	-21270	1875	949	1760	--	--	--	-1.97	0.18	1.00	0.17	0.58	0.30	0.11	0.20	
0	1B	-21365	1875	949	1776	--	--	--	-1.98	0.18	1.00	0.17	0.58	0.30	0.11	0.20	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 126 Descrizione: Maschio murario n. 126
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{RM}	I _{RMfp}	



Novembre 2016

l	1A	-10032	5562	-1255	2915	--	--	--	-0.53	0.05	1.00	0.29	0.36	0.82	0.18	0.48
l	1B	-10102	5562	-1255	2986	--	--	--	-0.53	0.05	1.00	0.29	0.36	0.82	0.18	0.48
½	1A	-98180	31360	192	17933	--	--	--	-1.11	0.10	1.00	0.35	0.69	0.51	--	--
½	1B	-98495	31360	192	18067	--	--	--	-1.11	0.10	1.00	0.35	0.69	0.51	--	--
0	1A	-24028	6064	1628	1455	--	--	--	-1.37	0.12	1.00	0.35	0.50	0.69	0.04	0.29
0	1B	-24097	6064	1628	1466	--	--	--	-1.37	0.12	1.00	0.35	0.50	0.69	0.04	0.29

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RM}	I _{RMf}	Note
o	c.																	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					
l	1A	-1982	552	-114	346	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.05	0.43	0.13	0.19	0.21		
l	1B	-2143	552	-114	395	--	--	--	-0.21	0.01	1.00	0.05	0.43	0.12	0.20	0.20		
½	1A	-72821	13173	-198	-2255	--	--	--	-1.03	0.06	1.00	0.19	0.94	0.20	--	--		
½	1B	-74594	13173	-198	-2480	--	--	--	-1.06	0.06	1.00	0.19	0.95	0.20	--	--		
0	1A	-14355	1673	1445	1537	--	--	--	-1.32	0.07	1.00	0.15	0.68	0.23	0.12	0.40		
0	1B	-14663	1673	1445	1421	--	--	--	-1.35	0.07	1.00	0.15	0.69	0.22	0.11	0.39		

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 129 Descrizione: Maschio murario n. 129
 altezza calcolata: 545.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RM}	I _{RMf}	Note
o	c.																	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²					
l	1A	-804	259	36	81	--	--	--	-0.15	0.01	1.00	0.05	0.27	0.18	0.21	0.16		
l	1B	-809	259	36	82	--	--	--	-0.15	0.01	1.00	0.05	0.27	0.18	0.21	0.16		
½	1A	-41309	5417	-2065	-270	--	--	--	-1.10	0.10	1.00	0.14	0.69	0.21	--	--		
½	1B	-41755	5417	-2065	-369	--	--	--	-1.11	0.10	1.00	0.14	0.69	0.21	--	--		
0	1A	-9074	1501	1457	53	--	--	--	-1.57	0.14	1.00	0.26	0.53	0.49	0.01	0.70		
0	1B	-9183	1501	1457	34	--	--	--	-1.59	0.14	1.00	0.26	0.53	0.49	0.01	0.69		

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 142 Descrizione: Maschio murario n. 142
 altezza calcolata: 545.00 cm



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1130	226	-46	-17	--	--	--	-0.15	0.01	1.00	0.03	0.27	0.11	0.02	0.15	
l	1B	-1174	226	-46	-15	--	--	--	-0.16	0.01	1.00	0.03	0.27	0.11	0.02	0.15	
½	1A	-49787	7103	-268	927	--	--	--	-1.14	0.10	1.00	0.16	0.70	0.23	--	--	
½	1B	-50377	7103	-268	846	--	--	--	-1.16	0.10	1.00	0.16	0.70	0.23	--	--	
0	1A	-16850	3917	255	-1155	--	--	--	-2.11	0.19	1.00	0.49	0.60	0.81	0.12	0.07	
0	1B	-17129	3917	255	-1210	--	--	--	-2.14	0.19	1.00	0.49	0.61	0.81	0.13	0.07	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 146 Descrizione: Maschio murario n. 146

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-2068	2374	69	-1642	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.19	0.47	0.41	0.72	0.12	
l	1B	-2099	2374	69	-1633	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.19	0.47	0.41	0.70	0.12	
½	1A	-105347	39279	-462	-45621	--	--	--	-1.01	0.05	1.00	0.38	0.93	0.40	--	--	
½	1B	-106121	39279	-462	-45959	--	--	--	-1.02	0.05	1.00	0.38	0.93	0.40	--	--	
0	1A	-22200	8621	269	-1465	--	--	--	-1.58	0.09	1.00	0.61	0.93	0.66	0.06	0.05	
0	1B	-22408	8621	269	-1528	--	--	--	-1.59	0.09	1.00	0.61	0.93	0.66	0.06	0.05	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **34** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess55**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 156 Descrizione: Maschio murario n. 156

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1150	422	37	69	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.06	0.42	0.14	0.10	0.12	
l	1B	-1161	422	37	71	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.06	0.42	0.14	0.10	0.12	
½	1A	-20738	1122	311	230	--	--	--	-0.60	0.03	1.00	0.03	0.80	0.04	--	--	
½	1B	-20994	1122	311	227	--	--	--	-0.61	0.03	1.00	0.03	0.80	0.04	--	--	
0	1A	-7856	104	-213	-275	--	--	--	-1.13	0.06	1.00	0.01	0.65	0.02	0.06	0.11	
0	1B	-7976	104	-213	-285	--	--	--	-1.15	0.06	1.00	0.01	0.65	0.02	0.06	0.10	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo r: 1.00 Altezza: 300.00 cm

Maschio num. 10 Descrizione: Maschio murario n. 10

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1941	480	-108	24	--	--	--	-0.21	0.01	1.00	0.05	0.44	0.12	0.02	0.16	
l	1B	-1949	480	-108	22	--	--	--	-0.21	0.01	1.00	0.05	0.44	0.12	0.02	0.16	
½	1A	-34386	2168	-509	387	--	--	--	-0.75	0.04	1.00	0.05	0.85	0.06	--	--	
½	1B	-34482	2168	-509	387	--	--	--	-0.75	0.04	1.00	0.05	0.85	0.06	--	--	
0	1A	-11280	965	541	186	--	--	--	-1.23	0.07	1.00	0.11	0.66	0.16	0.03	0.15	
0	1B	-11312	965	541	190	--	--	--	-1.24	0.07	1.00	0.11	0.67	0.16	0.03	0.15	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 15 Descrizione: Maschio murario n. 15
 altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-4421	1177	-659	230	--	--	--	-0.30	0.03	1.00	0.08	0.31	0.26	0.05	0.44	
l	1B	-4434	1177	-659	235	--	--	--	-0.30	0.03	1.00	0.08	0.31	0.26	0.05	0.44	
½	1A	-67293	3741	-525	2922	--	--	--	-0.86	0.08	1.00	0.05	0.63	0.08	--	--	
½	1B	-67534	3741	-525	2979	--	--	--	-0.87	0.08	1.00	0.05	0.63	0.08	--	--	
0	1A	-19309	2526	1487	1058	--	--	--	-1.20	0.11	1.00	0.16	0.48	0.33	0.05	0.25	
0	1B	-19461	2526	1487	1118	--	--	--	-1.21	0.11	1.00	0.16	0.48	0.33	0.06	0.25	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 19 Descrizione: Maschio murario n. 19
 altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-4196	563	-1181	-63	--	--	--	-0.30	0.03	1.00	0.04	0.31	0.13	0.02	0.83	
l	1B	-4234	563	-1181	-73	--	--	--	-0.30	0.03	1.00	0.04	0.31	0.13	0.02	0.82	
½	1A	-52054	2995	163	-3260	--	--	--	-0.77	0.07	1.00	0.04	0.61	0.07	--	--	
½	1B	-52470	2995	163	-3325	--	--	--	-0.78	0.07	1.00	0.04	0.61	0.07	--	--	
0	1A	-15341	2007	1393	-534	--	--	--	-1.19	0.11	1.00	0.16	0.48	0.33	0.04	0.30	
0	1B	-15472	2007	1393	-510	--	--	--	-1.20	0.11	1.00	0.16	0.48	0.33	0.04	0.29	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Tipo di verifica:
Edificio **Esistente**
fmd: **37.04** kg/cm²
t0d: **0.74** kg/cm²
d1: **0.00** cm
ea / h: **1 / 200.00**

Stato limite
Fatt. conf.: **1.35**
Modello s-e: **Stress-Block**
b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2:
fatti. laterale di vincolo r: **1.00** **concorde**
Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMf}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-2747	800	-678	-226	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	0.08	0.46	0.18	0.12	0.72	
l	1B	-2770	800	-678	-227	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	0.08	0.46	0.18	0.12	0.71	
½	1A	-38299	6566	-426	-2056	--	--	--	-0.79	0.04	1.00	0.14	0.86	0.16	--	--	
½	1B	-38731	6566	-426	-2067	--	--	--	-0.80	0.04	1.00	0.14	0.87	0.16	--	--	
0	1A	-10669	922	667	528	--	--	--	-1.10	0.06	1.00	0.10	0.64	0.15	0.08	0.19	
0	1B	-10833	922	667	545	--	--	--	-1.12	0.06	1.00	0.10	0.64	0.15	0.08	0.19	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete V liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatti. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMf}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-2194	146	1037	-27	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.02	0.46	0.04	0.02	0.96	
l	1B	-2198	146	1037	-27	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.02	0.46	0.04	0.02	0.95	
½	1A	-57346	4539	107	-1325	--	--	--	-0.98	0.05	1.00	0.08	0.92	0.08	--	--	
½	1B	-57900	4539	107	-1348	--	--	--	-0.99	0.05	1.00	0.08	0.93	0.08	--	--	
0	1A	-12095	784	-739	179	--	--	--	-1.56	0.08	1.00	0.10	0.72	0.14	0.03	0.19	
0	1B	-12255	784	-739	185	--	--	--	-1.58	0.09	1.00	0.10	0.73	0.14	0.03	0.19	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
Descrizione: **Parete V liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **22.22** kg/cm² Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.44** kg/cm² b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115
altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMf}	Note
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-13494	3795	-379	2871	--	--	--	-0.72	0.07	1.00	0.20	0.40	0.51	0.17	0.09	
l	1B	-13787	3795	-379	2870	--	--	--	-0.74	0.07	1.00	0.20	0.40	0.51	0.17	0.09	
½	1A	-161882	32688	1348	77998	--	--	--	-1.26	0.11	1.00	0.25	0.73	0.35	--	--	
½	1B	-163470	32688	1348	78710	--	--	--	-1.27	0.11	1.00	0.25	0.73	0.35	--	--	
0	1A	-29925	8414	-1734	2951	--	--	--	-1.62	0.15	1.00	0.45	0.54	0.85	0.09	0.20	
0	1B	-30547	8414	-1734	2789	--	--	--	-1.65	0.15	1.00	0.45	0.54	0.84	0.08	0.20	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 128 Descrizione: Maschio murario n. 128

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-3025	6251	-997	1848	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	0.23	0.56	0.40	2.90	0.78	
l	1B	-5004	6251	-997	1989	--	--	--	-0.02	0.00	1.00	0.23	0.56	0.40	2.01	0.69	
½	1A	-158710	29979	4221	-14318	--	--	--	-0.81	0.04	1.00	0.15	0.87	0.18	--	--	
½	1B	-159988	29979	4221	-14185	--	--	--	-0.81	0.04	1.00	0.15	0.87	0.17	--	--	
0	1A	-40269	4414	2642	-2943	--	--	--	-1.43	0.08	1.00	0.16	1.05	0.15	0.04	0.21	
0	1B	-40715	4414	2642	-2879	--	--	--	-1.44	0.08	1.00	0.16	1.05	0.15	0.04	0.20	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 131 Descrizione: Maschio murario n. 131

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-188	663	35	84	--	--	--	-0.04	0.00	1.00	0.13	0.38	0.35	0.85	0.54	
l	1B	-249	663	35	101	--	--	--	-0.05	0.00	1.00	0.13	0.39	0.34	0.83	0.40	
½	1A	-53242	17475	-455	1910	--	--	--	-0.97	0.05	1.00	0.32	0.92	0.35	--	--	
½	1B	-54226	17475	-455	2032	--	--	--	-0.99	0.05	1.00	0.32	0.93	0.34	--	--	
0	1A	-14809	2213	373	30	--	--	--	-1.81	0.10	1.00	0.27	0.76	0.35	0.00	0.08	
0	1B	-14899	2213	373	33	--	--	--	-1.82	0.10	1.00	0.27	0.77	0.35	0.00	0.08	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 132 Descrizione: Maschio murario n. 132

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMx} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1091	698	1	93	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.09	0.42	0.22	0.16	0.00	
l	1B	-1276	698	1	71	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.09	0.42	0.22	0.10	0.00	
½	1A	-44840	5600	1648	-2142	--	--	--	-0.91	0.05	1.00	0.11	0.90	0.13	--	--	
½	1B	-45902	5600	1648	-2209	--	--	--	-0.93	0.05	1.00	0.11	0.91	0.13	--	--	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

0	1A	-11283	377	199	-78	--	--	--	-1.38	0.07	1.00	0.05	0.69	0.07	0.01	0.06
0	1B	-11541	377	199	-77	--	--	--	-1.41	0.08	1.00	0.05	0.70	0.07	0.01	0.05

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete V liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 133 Descrizione: Maschio murario n. 133

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²			I _{RM}	I _{RMfp}	
l	1A	-1402	2610	-90	-158	--	--	--	-0.15	0.01	1.00	0.29	0.42	0.69	0.18	0.18	
l	1B	-1524	2610	-90	-159	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.29	0.42	0.68	0.16	0.17	
½	1A	-48092	5283	2298	1342	--	--	--	-0.73	0.04	1.00	0.08	0.84	0.09	--	--	
½	1B	-49175	5283	2298	1317	--	--	--	-0.74	0.04	1.00	0.08	0.85	0.09	--	--	
0	1A	-12142	1014	192	-39	--	--	--	-1.28	0.07	1.00	0.11	0.67	0.16	0.01	0.05	
0	1B	-12428	1014	192	-41	--	--	--	-1.31	0.07	1.00	0.11	0.68	0.16	0.01	0.05	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
Descrizione: **Parete V liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 134 Descrizione: Maschio murario n. 134
altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²			I _{RM}	I _{RMfp}	
l	1A	-3090	2158	58	609	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.18	0.29	0.60	0.23	0.05	
l	1B	-3544	2158	58	748	--	--	--	-0.29	0.03	1.00	0.18	0.30	0.58	0.25	0.05	
½	1A	-53190	4748	2011	-577	--	--	--	-0.83	0.07	1.00	0.07	0.62	0.12	--	--	
½	1B	-55170	4748	2011	-215	--	--	--	-0.86	0.08	1.00	0.07	0.63	0.12	--	--	
0	1A	-11113	394	50	-130	--	--	--	-1.17	0.11	1.00	0.04	0.47	0.09	0.02	0.01	
0	1B	-11278	394	50	-149	--	--	--	-1.19	0.11	1.00	0.04	0.48	0.09	0.02	0.01	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
Descrizione: **Parete V liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 135 Descrizione: Maschio murario n. 135
altezza calcolata: 480.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz}	I _{RMMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²			I _{RM}	I _{RMfp}	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

l	1A	-2583	618	-13	-453	--	--	--	-0.21	0.02	1.00	0.05	0.28	0.18	0.21	0.01
l	1B	-2828	618	-13	-406	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.05	0.29	0.18	0.17	0.01
½	1A	-47893	6152	1671	219	--	--	--	-0.81	0.07	1.00	0.10	0.62	0.17	--	--
½	1B	-49907	6152	1671	-163	--	--	--	-0.84	0.08	1.00	0.10	0.63	0.17	--	--
0	1A	-10633	1724	57	82	--	--	--	-1.12	0.10	1.00	0.18	0.46	0.39	0.01	0.02
0	1B	-10905	1724	57	75	--	--	--	-1.15	0.10	1.00	0.18	0.47	0.39	0.01	0.02

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 136 Descrizione: Maschio murario n. 136

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RM}	I _{RM}	I _{RM}	Note
o	c.																		
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-1974	1993	69	-778	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.10	0.57	0.18	0.28	0.10			
l	1B	-2340	1993	69	-638	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.10	0.57	0.18	0.20	0.08			
½	1A	-88443	10907	4442	3585	--	--	--	-0.66	0.04	1.00	0.08	0.82	0.10	--	--			
½	1B	-93224	10907	4442	5707	--	--	--	-0.69	0.04	1.00	0.08	0.83	0.10	--	--			
0	1A	-21613	1640	335	-453	--	--	--	-1.11	0.06	1.00	0.08	0.89	0.09	0.02	0.05			
0	1B	-22272	1640	335	-328	--	--	--	-1.14	0.06	1.00	0.08	0.90	0.09	0.01	0.05			

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
 ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 137 Descrizione: Maschio murario n. 137

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RM}	I _{RM}	I _{RM}	Note
o	c.																		
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²						
l	1A	-1968	2897	163	1445	--	--	--	-0.08	0.00	1.00	0.24	0.40	0.59	0.96	0.48			
l	1B	-3056	2897	163	2156	--	--	--	-0.25	0.01	1.00	0.24	0.45	0.53	0.81	0.16			
½	1A	-82464	11663	2142	4296	--	--	--	-0.91	0.05	1.00	0.13	0.90	0.14	--	--			
½	1B	-97451	11663	2142	6816	--	--	--	-1.07	0.06	1.00	0.13	0.95	0.13	--	--			
0	1A	-19649	3850	51	-871	--	--	--	-1.38	0.07	1.00	0.27	0.70	0.39	0.05	0.01			
0	1B	-23095	3850	51	-1431	--	--	--	-1.62	0.09	1.00	0.27	0.74	0.36	0.07	0.01			

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
 Descrizione: **Parete V liv spess70**
 Tipo di verifica: **Stato limite**
 Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
 fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
 t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
 d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **disconcorde**
 ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Maschio num. 145 Descrizione: Maschio murario n. 145
altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMMy} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-5476	13288	-518	2891	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.29	0.39	0.76	0.17	0.27	
l	1B	-5866	13288	-518	2701	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.29	0.39	0.75	0.14	0.26	
½	1A	-355487	48324	3727	154683	--	--	--	-1.06	0.10	1.00	0.14	0.68	0.21	--	--	
½	1B	-358344	48324	3727	154904	--	--	--	-1.07	0.10	1.00	0.14	0.68	0.21	--	--	
0	1A	-82983	3207	405	39834	--	--	--	-1.73	0.16	1.00	0.07	0.83	0.08	0.17	0.02	
0	1B	-83661	3207	405	39996	--	--	--	-1.75	0.16	1.00	0.07	0.83	0.08	0.17	0.02	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **tabella muri rinforzo 1 lato**
Descrizione: **Parete V liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **22.22** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.44** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde**
ea / h: **1 / 200.00** a: **500.00** cm

Maschio num. 152 Descrizione: Maschio murario n. 152
altezza calcolata: 480.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMMy} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1365	185	-30	-50	--	--	--	-0.15	0.01	1.00	0.02	0.27	0.08	0.06	0.06	
l	1B	-1386	185	-30	-48	--	--	--	-0.15	0.01	1.00	0.02	0.27	0.08	0.05	0.06	
½	1A	-26654	1727	106	-352	--	--	--	-0.58	0.05	1.00	0.04	0.55	0.07	--	--	
½	1B	-26869	1727	106	-314	--	--	--	-0.59	0.05	1.00	0.04	0.55	0.07	--	--	
0	1A	-8757	1096	417	63	--	--	--	-0.96	0.09	1.00	0.12	0.44	0.27	0.01	0.15	
0	1B	-8838	1096	417	83	--	--	--	-0.97	0.09	1.00	0.12	0.44	0.27	0.02	0.15	

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **35** Tabella: **Tabella muri rinforzo 2 lati**
Descrizione: **Parete V liv spess70**
Tipo di verifica: **Stato limite**
Edificio **Esistente** Fatt. conf.: **1.35**
fmd: **37.04** kg/cmq Modello s-e: **Stress-Block**
t0d: **0.74** kg/cmq b, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo r: **1.00** Altezza: **300.00** cm

Maschio num. 154 Descrizione: Maschio murario n. 154

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	f/f _t /f _b	Fx/A	I _{RN}	b	t	t _d	I _{RV}	I _{RMz} I _{RM}	I _{RMMy} I _{RMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	1A	-1492	939	-58	52	--	--	--	-0.16	0.01	1.00	0.10	0.42	0.24	0.05	0.11	
l	1B	-1498	939	-58	52	--	--	--	-0.16	0.01	1.00	0.10	0.42	0.24	0.05	0.11	
½	1A	-30494	2925	-447	-230	--	--	--	-0.67	0.04	1.00	0.06	0.82	0.08	--	--	
½	1B	-30593	2925	-447	-236	--	--	--	-0.67	0.04	1.00	0.06	0.82	0.08	--	--	
0	1A	-11258	557	815	-512	--	--	--	-1.23	0.07	1.00	0.06	0.66	0.09	0.08	0.22	
0	1B	-11307	557	815	-518	--	--	--	-1.24	0.07	1.00	0.06	0.67	0.09	0.08	0.22	

Verifiche VANO ASCENSORE

Il tabulato che riguarda la verifica degli elementi in c.a.

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**
 Elemento: **TRAVE** Gruppo: **17** Tabella: **Tabella travi**
 Descrizione: **Cordolo testa pali**
 Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm²
 Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
 Verifica in ottemperanza alle NTC2008 x/d <= **0.30**
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 1 NI 1297 NF 1296 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cmq/m	cm	cm	kg		kg*m				cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx
1A	0	-0	-10	-26	0	-1	3	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.00	0.00
0.00	6.8														
1B	0	-0	-4	-26	0	-1	3	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.00	0.00
0.00	6.8														
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A	13	-0	-29	-26	0	3	3	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.00	0.01
0.00	6.8														
1B	13	-0	-22	-26	0	3	3	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.00	0.01
0.00	6.8														
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A	25	-0	-48	-26	0	6	-0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.07	0.00	0.00	0.02
0.00	6.8														
1B	25	-0	-41	-26	0	6	3	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.00	0.01
0.00	6.8														
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							

ASTA NUM. 2 NI 1296 NF 1294 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cmq/m	cm	cm	kg		kg*m				cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx
1A	0	-0	101	-71	0	19	20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.03
0.00	6.8														
1B	0	-0	107	-71	0	19	-1	3.08	3.08	3.08	3.08	0.14	0.00	0.01	0.04
0.00	6.8														

Novembre 2016

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8
 1A 13 -0 82 -71 0 28 20 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.01 0.01 0.03 0.00
 0.00 6.8
 1B 13 -0 88 -71 0 28 20 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.01 0.01 0.03 0.00
 0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8
 1A 25 -0 64 -71 0 38 20 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.01 0.01 0.03 0.00
 0.00 6.8
 1B 25 -0 70 -71 0 38 20 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.01 0.01 0.03 0.00
 0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 3 NI 1294 NF 1293 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	
aswto	PASSO															
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	
cmq/m	cm	cm														
1A	0	-0	469	-239	0	51	135	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.04	0.04	0.16	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	470	-239	0	51	135	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.04	0.04	0.16	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8
 1A 13 -0 450 -239 0 83 135 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.04 0.04 0.15 0.00
 0.00 6.8
 1B 13 -0 451 -239 0 83 135 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.04 0.04 0.15 0.00
 0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8
 1A 25 -0 432 -239 0 115 135 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.06 0.04 0.15 0.00
 0.00 6.8
 1B 25 -0 432 -239 0 115 135 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.06 0.04 0.15 0.00
 0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 4 NI 1293 NF 1287 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	
aswto	PASSO															
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	
cmq/m	cm															
1A	0	-0	280	-387	0	97	204	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.07	0.03	0.15	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	282	-387	0	97	204	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.07	0.03	0.15	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8
 1A 13 -0 262 -387 0 148 204 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.08 0.03 0.15 0.00
 0.00 6.8



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B 13 -0 264 -387 0 148 204 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.08 0.03 0.15 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 25 -0 243 -387 0 199 204 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.11 0.03 0.15 0.00
0.00 6.8

1B 25 -0 245 -387 0 199 204 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.11 0.03 0.15 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 5 NI 1287 NF 1286 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cmq/m	cm	cm	kg		kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx

1A 0 -0 571 -135 0 152 348 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.11 0.05 0.19 0.00
0.00 6.8
1B 0 -0 571 -135 0 152 348 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.11 0.05 0.19 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 13 -0 552 -135 0 169 348 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.11 0.05 0.19 0.00
0.00 6.8

1B 13 -0 553 -135 0 169 348 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.11 0.05 0.19 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 25 -0 534 -135 0 187 348 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.11 0.05 0.18 0.00
0.00 6.8

1B 25 -0 534 -135 0 187 348 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.11 0.05 0.18 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 6 NI 1286 NF 1285 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cmq/m	cm	cm	kg		kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx

1A 0 -0 -476 139 0 241 378 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.13 0.04 0.16 0.00
0.00 6.8
1B 0 -0 -468 139 0 241 378 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.13 0.04 0.16 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 13 -0 -494 139 0 223 378 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.12 0.04 0.17 0.00
0.00 6.8

1B 13 -0 -487 139 0 223 378 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.12 0.04 0.16 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1A	25	-0	-513	139	0	206	378	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.12	0.04	0.17	0.00
0.00	6.8															
1B	25	-0	-506	139	0	206	378	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.12	0.04	0.17	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 7 NI 1285 NF 1283 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	
aswto	PASSO															
cmq/m	cm	cm	kg		kg*m				cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	
1A	0	-0	-350	152	0	195	263	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.10	0.03	0.12	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	-342	152	0	195	263	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.10	0.03	0.12	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	13	-0	-369	152	0	177	263	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.09	0.03	0.12	0.00
0.00	6.8															
1B	13	-0	-360	152	0	177	263	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.09	0.03	0.12	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	25	-0	-387	152	0	158	263	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.09	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	25	-0	-379	152	0	158	263	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.09	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 8 NI 1283 NF 1282 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	
aswto	PASSO															
cmq/m	cm	cm	kg		kg*m				cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	
1A	0	-0	-360	139	0	146	181	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.08	0.03	0.12	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	-350	139	0	146	181	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.08	0.03	0.12	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	13	-0	-378	139	0	129	181	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.07	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	13	-0	-369	139	0	129	181	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.07	0.03	0.12	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	25	-0	-397	139	0	111	181	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.06	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	25	-0	-388	139	0	111	181	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.06	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															



Novembre 2016

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 9 NI 1282 NF 1281 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	
aswto	PASSO															
cm		kg				kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	
cmq/m	cm															
1A	0	-0	-231	123	0	99	99	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.03	0.02	0.08	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	-223	123	0	99	99	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.03	0.02	0.08	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	13	-0	-250	123	0	84	99	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.03	0.02	0.08	0.00
0.00	6.8															
1B	13	-0	-242	123	0	84	99	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.03	0.02	0.08	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	25	-0	-268	123	0	69	99	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.03	0.02	0.09	0.00
0.00	6.8															
1B	25	-0	-260	123	0	69	99	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.03	0.02	0.09	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 10 NI 1281 NF 1278 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	
aswto	PASSO															
cm			kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	
cmq/m	cm															
1A	0	-0	-152	115	0	57	49	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.05	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	-146	115	0	57	49	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.05	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	13	-0	-171	115	0	42	49	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.06	0.00
0.00	6.8															
1B	13	-0	-164	115	0	42	49	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.06	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	25	-0	-190	115	0	28	49	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.02	0.06	0.00
0.00	6.8															
1B	25	-0	-183	115	0	28	49	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.02	0.06	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 11 NI 1278 NF 1277 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cm	cm	kg			kg*m					cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx
cmq/m	cm														
1A	0	-0	-119	120	0	16	19	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.05
0.00	6.8														0.00
1B	0	-0	-112	120	0	16	19	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.05
0.00	6.8														0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A	13	-0	-137	120	0	1	19	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.05
0.00	6.8														0.00
1B	13	-0	-130	120	0	1	19	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.05
0.00	6.8														0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A	25	-0	-156	120	0	-14	-0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.13	0.00	0.01	0.05
0.00	6.8														0.00
1B	25	-0	-149	120	0	-14	19	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.05
0.00	6.8														0.00

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 12 NI 1277 NF 1275 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cm	cm	kg			kg*m					cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx
cmq/m	cm														
1A	0	-0	-108	145	0	-26	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.06
0.00	6.8														0.00
1B	0	-0	-100	145	0	-26	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.06
0.00	6.8														0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A	13	-0	-127	145	0	-44	-56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.06
0.00	6.8														0.00
1B	13	-0	-119	145	0	-44	-52	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.06
0.00	6.8														0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A	25	-0	-146	145	0	-62	-13	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.01	0.06
0.00	6.8														0.00
1B	25	-0	-138	145	0	-62	-11	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.01	0.06
0.00	6.8														0.00

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 13 NI 1275 NF 1256 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato



Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cm	cm	kg	kg	kg	kg	kg	kg	cmq	cmq	cmq	cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx
1A	0	-0	-106	209	0	-73	-36	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.02	0.08
0.00	6.8														
1B	0	-0	-95	209	0	-73	-36	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.02	0.08
0.00	6.8														
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A	13	-0	-124	209	0	-99	-72	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.02	0.08
0.00	6.8														
1B	13	-0	-114	209	0	-99	-70	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.02	0.08
0.00	6.8														
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A	25	-0	-143	209	0	-125	-29	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.07	0.02	0.08
0.00	6.8														
1B	25	-0	-133	209	0	-125	-29	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.07	0.02	0.08
0.00	6.8														
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
ASTA NUM. 14		NI 1256		NF 1274		SEZ. Rp B= 20.0		H= 30.0 (trave)							

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC aswto	x PASSO	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
cm	cm	kg	kg	kg	kg	kg	kg	cmq	cmq	cmq	cmq	cm	Fx,M	Bielle	V,Mx
1A 0.00	0 6.8	-0	-37	-55	0	-121	34	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.06	0.00	0.01
1B 0.00	0 6.8	-0	-33	-55	0	-121	34	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.06	0.00	0.01
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A 0.00	13 6.8	-0	-56	-55	0	-114	34	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.06	0.00	0.02
1B 0.00	13 6.8	-0	-52	-55	0	-114	34	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.06	0.00	0.02
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A 0.00	25 6.8	-0	-75	-55	0	-106	34	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.06	0.01	0.03
1B 0.00	25 6.8	-0	-71	-55	0	-106	34	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.06	0.01	0.02
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
ASTA NUM. 15		NI 1274		NF 1260		SEZ. Rp B= 20.0		H= 30.0 (trave)							
categoria: p.p. y qy tot.															
qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm															
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato															

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														

Novembre 2016

cm		kg	kg*m		cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx					
cmq/m	cm															
1A	0	-0	100	44	0	-94	46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.03	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	106	44	0	-94	46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.04	0.00
0.00	6.8															
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8								
1A	13	-0	81	44	0	-99	46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.03	0.00
0.00	6.8															
1B	13	-0	88	44	0	-99	46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.03	0.00
0.00	6.8															
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8								
1A	25	-0	62	44	0	-104	46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.06	0.01	0.02	0.00
0.00	6.8															
1B	25	-0	69	44	0	-104	46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.06	0.01	0.02	0.00
0.00	6.8															
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8								
ASTA NUM. 16		NI 1260		NF 1259		SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0		(trave)								
categoria: p.p. y qy tot.																
qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm																
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato																

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	
aswto	PASSO															
cmq/m	cm	cm	kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	
1A	0	-0	-318	-322	0	-177	52	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.09	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	-286	-322	0	-177	52	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.09	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8																
1A	13	-0	-337	-322	0	-137	52	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.07	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	13	-0	-305	-322	0	-137	52	3.08	3.08	3.08	3.08	0.20	0.07	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8																
1A	25	-0	-356	-322	0	-97	-3	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	25	-0	-324	-322	0	-97	52	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8																
ASTA NUM. 17 NI 1259 NF 1258 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)																
categoria: p.p. y qy tot.																
qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm																
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato																

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cmq/m	cm	cm	kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx



Novembre 2016

1A	0	-0	-116	-325	0	-97	-40	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	-104	-325	0	-97	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8								
1A	13	-0	-134	-325	0	-57	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.03	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	13	-0	-123	-325	0	-57	-81	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.03	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8								
1A	25	-0	-153	-325	0	-16	-32	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	25	-0	-142	-325	0	-16	-32	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8								

ASTA NUM. 18 NI 1258 NF 1257 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	
aswto	PASSO															
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m	cmq	cmq	cmq	cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	
cmq/m	cm															
1A	0	-0	32	-327	0	-17	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	39	-327	0	-17	-52	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8								
1A	13	-0	14	-327	0	24	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	13	-0	20	-327	0	24	-52	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8								
1A	25	-0	-5	-327	0	65	-48	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
1B	25	-0	1	-327	0	65	-52	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8								

ASTA NUM. 19 NI 1257 NF 1255 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	
aswto	PASSO															
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	
cmq/m	cm															
1A	0	-0	89	-330	0	64	-31	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.03	0.13	0.00
0.00	6.8															



Novembre 2016

1B 0 -0 111 -330 0 64 -35 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.01 0.03 0.13 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 13 -0 71 -330 0 106 -31 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.06 0.03 0.13 0.00
0.00 6.8

1B 13 -0 92 -330 0 106 -35 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.06 0.03 0.13 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 25 -0 52 -330 0 147 -38 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.08 0.03 0.13 0.00
0.00 6.8

1B 25 -0 73 -330 0 147 -36 3.08 3.08 3.08 3.08 0.20 0.08 0.03 0.13 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 20 NI 1255 NF 1254 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cm	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m		cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx
cmq/m	cm	cm													

1A 0 -0 155 -44 0 80 -0 3.08 3.08 3.08 3.08 0.13 0.00 0.01 0.05 0.00
0.00 6.8

1B 0 -0 164 -44 0 80 -3 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.00 0.01 0.06 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 13 -0 136 -44 0 85 -0 3.08 3.08 3.08 3.08 0.13 0.00 0.01 0.05 0.00
0.00 6.8

1B 13 -0 145 -44 0 85 -3 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.00 0.01 0.05 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 25 -0 117 -44 0 91 10 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.00 0.01 0.04 0.00
0.00 6.8

1B 25 -0 126 -44 0 91 10 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.00 0.01 0.04 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 21 NI 1308 NF 1307 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cm	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m		cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx
cmq/m	cm	cm													

1A 0 -0 -289 48 0 44 37 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.01 0.02 0.10 0.00
0.00 6.8

1B 0 -0 -285 48 0 44 37 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.01 0.02 0.10 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

Novembre 2016

1A	13	-0	-308	48	0	38	37	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.03	0.10	0.00
0.00	6.8															
1B	13	-0	-303	48	0	38	-93	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.03	0.03	0.10	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	25	-0	-327	48	0	32	37	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.03	0.11	0.00
0.00	6.8															
1B	25	-0	-322	48	0	32	-0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.09	0.00	0.03	0.11	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 22 NI 1307 NF 1306 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cm	cm	kg			kg*m				cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx
cmq/m															

1A	0	-0	-33	25	0	21	-31	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.01	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	-27	25	0	21	-32	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.01	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	13	-0	-52	25	0	17	-47	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.00	0.02	0.00
0.00	6.8															
1B	13	-0	-45	25	0	17	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.00	0.02	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	25	-0	-71	25	0	14	-29	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.02	0.00
0.00	6.8															
1B	25	-0	-64	25	0	14	-29	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.02	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 23 NI 1306 NF 1305 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cm	cm	kg			kg*m				cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx
cmq/m															

1A	0	-0	4	15	0	5	-24	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.00	0.00
0.00	6.8															
1B	0	-0	9	15	0	5	-25	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.00	0.00
0.00	6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A	13	-0	-15	15	0	3	-30	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.01	0.00
0.00	6.8															
1B	13	-0	-9	15	0	3	-25	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.00	0.00
0.00	6.8															



Novembre 2016

apost= --	aant= --	ainf= --	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8													
1A 25	-0	-34	15	0	1	-24	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.01	0.00	0.01	0.00
0.00 6.8																	
1B 25	-0	-28	15	0	1	-24	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.01	0.00	0.01	0.00
0.00 6.8																	

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 24 NI 1305 NF 1303 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cmq/m	cm	cm	kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx
1A 0	-0	-8	13	0	-7	-15	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.00	0.00	0.00
0.00 6.8															
1B 0	-0	-2	13	0	-7	-16	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.00	0.00
0.00 6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 13	-0	-26	13	0	-9	-24	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.01	0.00
0.00 6.8															
1B 13	-0	-21	13	0	-9	-23	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.01	0.00
0.00 6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 25	-0	-45	13	0	-10	-14	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.00	0.02	0.00
0.00 6.8															
1B 25	-0	-40	13	0	-10	-14	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.00	0.01	0.00
0.00 6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 25 NI 1303 NF 1302 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cmq/m	cm	cm	kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx
1A 0	-0	-21	17	0	-17	-8	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.00	0.01	0.00
0.00 6.8															
1B 0	-0	-16	17	0	-17	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.00	0.01	0.00
0.00 6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 13	-0	-40	17	0	-19	-22	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.01	0.00
0.00 6.8															
1B 13	-0	-35	17	0	-19	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.00	0.01	0.00
0.00 6.8															

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 25	-0	-59	17	0	-22	-7	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.00	0.02	0.00
0.00 6.8															



Novembre 2016

1B 25 -0 -53 17 0 -22 -7 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.00 0.00 0.02 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 26 NI 1302 NF 1301 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cm	cm	kg			kg*m				cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx
cmq/m	cm														

1A 0 -0 -34 28 0 -28 -5 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.00 0.00 0.01 0.00
0.00 6.8
1B 0 -0 -29 28 0 -28 -6 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.00 0.00 0.01 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 13 -0 -53 28 0 -32 -22 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.01 0.00 0.02 0.00
0.00 6.8
1B 13 -0 -47 28 0 -32 -20 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.01 0.00 0.02 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 25 -0 -72 28 0 -35 -3 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.00 0.01 0.02 0.00
0.00 6.8
1B 25 -0 -66 28 0 -35 -3 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.00 0.01 0.02 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

ASTA NUM. 27 NI 1301 NF 1298 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cm	cm	kg			kg*m				cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx
cmq/m	cm														

1A 0 -0 -62 53 0 -42 2 3.08 3.08 3.08 3.08 0.15 0.00 0.01 0.02 0.00
0.00 6.8
1B 0 -0 -55 53 0 -42 2 3.08 3.08 3.08 3.08 0.15 0.00 0.00 0.02 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 13 -0 -81 53 0 -48 -32 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.01 0.01 0.03 0.00
0.00 6.8
1B 13 -0 -74 53 0 -48 -29 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.01 0.01 0.02 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

1A 25 -0 -100 53 0 -55 -4 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.00 0.01 0.03 0.00
0.00 6.8
1B 25 -0 -92 53 0 -55 -3 3.08 3.08 3.08 3.08 0.16 0.00 0.01 0.03 0.00
0.00 6.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8

Novembre 2016

ASTA NUM. 28 NI 1298 NF 1254 SEZ. Rp B= 20.0 H= 30.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta
aswto	PASSO														
cm	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m	cmq	cmq	cmq	cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx
cmq/m	cm	cm													
1A	0	-0	-116	110	0	-62	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.04
0.00	6.8														
1B	0	-0	-103	110	0	-62	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.04
0.00	6.8														
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A	13	-0	-134	110	0	-76	-60	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.05
0.00	6.8														
1B	13	-0	-122	110	0	-76	-55	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.02	0.01	0.04
0.00	6.8														
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							
1A	25	-0	-153	110	0	-89	-15	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.01	0.01	0.05
0.00	6.8														
1B	25	-0	-141	110	0	-89	-12	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.00	0.01	0.05
0.00	6.8														
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 6.8							

 Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**

 Elem.: **GUSCIO (piastra)** Gruppo: **39** Tabella: **Tabella gusci**

 Descrizione: **Platea fondazione ascensore**

 Rck: **300.00** kg/cmq fyk: **4580.0** kg/cmq Copriferro sup.: **4.0** cm Copriferro inf.: **4.0** cm

 Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**

 dxx base sup.: **20** mm dxx base inf.: **20** mm pxx: **30** cm dxx agg.: **20** mm pxx agg.: **30** cm

 dyy base sup.: **20** mm dyy base inf.: **20** mm pyy: **30** cm dyy agg.: **20** mm pyy agg.: **30** cm

 Orientamento armature: **rif. globale** Angolo di posa delle armature: **0.00** gradi

 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	Vz(Mxx)	Vz(Myy)	Axx inf.	Axx sup.	Ayy inf.	Ayy sup.
Indice di resistenza										
txy Vz/Vrd1	kg/30 cm	kg*m/30 cm	kg/30 cm	kg*m/30 cm	kg/m		cmq /30 cm		cmq /30 cm	N, M
1 1A	0	-494	0	-127	4288	495	3.14	3.14	3.14	3.14
0.00	0.29									0.12
1 1B	0	-494	0	-127	4288	495	3.14	3.14	3.14	3.14
0.00	0.29									0.12
Spess.= 40.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)
2 1A	0	-293	0	491	6557	2505	3.14	3.14	3.14	3.14
0.00	0.44									0.12
2 1B	0	-293	0	491	6557	2505	3.14	3.14	3.14	3.14
0.00	0.44									0.12
Spess.= 40.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)



Novembre 2016

3	1A	0	-625	0	-67	1506	1365	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15
0.00	0.10											
3	1B	0	-625	0	-67	1506	1365	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15
0.00	0.10											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
4	1A	0	-672	0	-88	1022	1117	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.08											
4	1B	0	-672	0	-88	1022	1117	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.08											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
5	1A	0	-670	0	-114	2081	219	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.14											
5	1B	0	-670	0	-114	2081	219	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.14											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
6	1A	0	-1196	0	612	2466	549	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.17											
6	1B	0	-1196	0	612	2466	549	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.17											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
7	1A	0	-1028	0	907	7010	2007	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.47											
7	1B	0	-1028	0	907	7010	2007	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.47											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
8	1A	0	-272	0	695	7495	3650	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.51											
8	1B	0	-272	0	695	7495	3650	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.51											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
9	1A	0	-1097	0	662	7472	65	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.51											
9	1B	0	-1097	0	662	7472	65	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.51											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
10	1A	0	-806	0	513	6520	2618	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.44											
10	1B	0	-806	0	513	6520	2618	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.44											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
11	1A	0	-233	0	1053	8117	5131	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.55											
11	1B	0	-233	0	1053	8117	5131	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.55											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
12	1A	0	-370	0	1479	13800	5623	3.14	3.14	3.14	3.14	0.35
0.00	0.93											
12	1B	0	-370	0	1479	13800	5623	3.14	3.14	3.14	3.14	0.35
0.00	0.93											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
13	1A	0	-199	0	-166	3909	1321	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.26											





Novembre 2016

13	1B	0	-199	0	-166	3909	1321	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.26											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
14	1A	0	-486	0	-76	2289	1229	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11
0.00	0.15											
14	1B	0	-486	0	-76	2289	1229	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11
0.00	0.15											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
15	1A	0	-836	0	-31	109	264	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.02											
15	1B	0	-836	0	-31	109	264	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.02											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
16	1A	0	-331	0	288	6304	2304	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08
0.00	0.43											
16	1B	0	-331	0	288	6304	2304	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08
0.00	0.43											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
17	1A	0	-223	0	-186	3126	612	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.21											
17	1B	0	-223	0	-186	3126	612	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.21											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
18	1A	0	-637	0	336	5831	211	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15
0.00	0.39											
18	1B	0	-637	0	336	5831	211	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15
0.00	0.39											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
19	1A	0	-194	0	296	7425	3529	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.50											
19	1B	0	-194	0	296	7425	3529	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.50											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
20	1A	0	-1140	0	408	1495	697	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.10											
20	1B	0	-1140	0	408	1495	697	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.10											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
21	1A	0	-987	0	381	2379	518	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.16											
21	1B	0	-987	0	381	2379	518	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.16											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
22	1A	0	-414	0	327	1904	305	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.13											
22	1B	0	-414	0	327	1904	305	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.13											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
23	1A	0	-1083	0	376	550	737	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.05											
23	1B	0	-1083	0	376	550	737	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.05											





Novembre 2016

Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
24	1A	0	-1227	0	484	2311	558	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29
0.00	0.16											
24	1B	0	-1227	0	484	2311	558	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29
0.00	0.16											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
25	1A	0	-681	0	-71	386	1420	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.10											
25	1B	0	-681	0	-71	386	1420	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.10											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
26	1A	0	-703	0	189	3770	621	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.26											
26	1B	0	-703	0	189	3770	621	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.26											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
27	1A	0	-444	0	-75	2550	1093	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.17											
27	1B	0	-444	0	-75	2550	1093	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.17											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
28	1A	0	-680	0	271	4466	709	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.30											
28	1B	0	-680	0	271	4466	709	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.30											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
29	1A	0	-901	0	357	2221	199	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.15											
29	1B	0	-901	0	357	2221	199	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.15											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
30	1A	0	-323	0	441	7462	239	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.51											
30	1B	0	-323	0	441	7462	239	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.51											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
31	1A	0	-668	0	-115	1554	453	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.11											
31	1B	0	-668	0	-115	1554	453	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.11											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
32	1A	0	-675	0	254	4819	161	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.33											
32	1B	0	-675	0	254	4819	161	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.33											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
33	1A	0	-305	0	349	6985	1301	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08
0.00	0.47											
33	1B	0	-305	0	349	6985	1301	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08
0.00	0.47											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												





Novembre 2016

34	1A	0	-1134	0	572	2768	724	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.19											
34	1B	0	-1134	0	572	2768	724	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.19											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
35	1A	0	-659	0	-51	204	888	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15
0.00	0.06											
35	1B	0	-659	0	-51	204	888	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15
0.00	0.06											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
36	1A	0	-761	0	-82	379	113	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.03											
36	1B	0	-761	0	-82	379	113	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.03											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
37	1A	0	-992	0	241	244	140	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.02											
37	1B	0	-992	0	241	244	140	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.02											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
38	1A	0	-970	0	319	2205	1571	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.15											
38	1B	0	-970	0	319	2205	1571	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.15											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
39	1A	0	-1210	0	519	1648	270	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.11											
39	1B	0	-1210	0	519	1648	270	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.11											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
40	1A	0	-301	0	154	5540	1462	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.37											
40	1B	0	-301	0	154	5540	1462	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.37											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
41	1A	0	-837	0	146	2508	595	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.17											
41	1B	0	-837	0	146	2508	595	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.17											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
42	1A	0	-578	0	-126	1485	44	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.10											
42	1B	0	-578	0	-126	1485	44	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.10											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
43	1A	0	-539	0	87	3876	1157	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.26											
43	1B	0	-539	0	87	3876	1157	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.26											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
44	1A	0	-811	0	360	3432	1320	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.23											





Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

44	1B	0	-811	0	360	3432	1320	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.23											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
45	1A	0	-1041	0	419	3056	318	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.21											
45	1B	0	-1041	0	419	3056	318	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.21											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
46	1A	0	-872	0	404	3084	1457	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.21											
46	1B	0	-872	0	404	3084	1457	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.21											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
47	1A	0	-185	0	-100	3841	1211	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04
0.00	0.26											
47	1B	0	-185	0	-100	3841	1211	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04
0.00	0.26											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
48	1A	0	-1127	0	489	1670	278	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.11											
48	1B	0	-1127	0	489	1670	278	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.11											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
49	1A	0	-823	0	34	1030	70	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.07											
49	1B	0	-823	0	34	1030	70	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.07											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
50	1A	0	-887	0	72	1790	1008	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.12											
50	1B	0	-887	0	72	1790	1008	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.12											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
51	1A	0	-706	0	379	4751	402	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.32											
51	1B	0	-706	0	379	4751	402	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.32											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
52	1A	0	-493	0	-145	3234	689	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12
0.00	0.22											
52	1B	0	-493	0	-145	3234	689	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12
0.00	0.22											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
53	1A	0	-675	0	-116	1193	210	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.08											
53	1B	0	-675	0	-116	1193	210	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.08											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
54	1A	0	-181	0	-111	3919	865	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04
0.00	0.27											
54	1B	0	-181	0	-111	3919	865	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04
0.00	0.27											



Novembre 2016

Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
55	1A	0	-297	0	270	5523	1659	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.37											
55	1B	0	-297	0	270	5523	1659	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.37											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
56	1A	0	-829	0	103	1571	916	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.11											
56	1B	0	-829	0	103	1571	916	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.11											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
57	1A	0	-588	0	98	3145	892	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.21											
57	1B	0	-588	0	98	3145	892	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.21											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
58	1A	0	-860	0	1118	9568	1331	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.65											
58	1B	0	-860	0	1118	9568	1331	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.65											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
59	1A	0	-697	0	1426	13673	1631	3.14	3.14	3.14	3.14	0.33
0.00	0.93											
59	1B	0	-697	0	1426	13673	1631	3.14	3.14	3.14	3.14	0.33
0.00	0.93											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
60	1A	0	-1027	0	370	1819	106	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.12											
60	1B	0	-1027	0	370	1819	106	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.12											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
61	1A	0	-574	0	211	3626	2128	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.25											
61	1B	0	-574	0	211	3626	2128	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.25											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
62	1A	0	-241	0	144	4825	2373	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06
0.00	0.33											
62	1B	0	-241	0	144	4825	2373	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06
0.00	0.33											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
63	1A	0	-605	0	-141	1404	329	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.09											
63	1B	0	-605	0	-141	1404	329	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.09											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
64	1A	0	-609	0	-112	1929	1442	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.13											
64	1B	0	-609	0	-112	1929	1442	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.13											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												





Novembre 2016

65	1A	0	-867	0	261	2614	168	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.18											
65	1B	0	-867	0	261	2614	168	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.18											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
66	1A	0	-489	0	-157	3731	50	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11
0.00	0.25											
66	1B	0	-489	0	-157	3731	50	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11
0.00	0.25											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
67	1A	0	-715	0	156	4124	980	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.28											
67	1B	0	-715	0	156	4124	980	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.28											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
68	1A	0	-909	0	160	1641	355	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.11											
68	1B	0	-909	0	160	1641	355	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.11											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
69	1A	0	-909	0	152	1215	542	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.08											
69	1B	0	-909	0	152	1215	542	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.08											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
70	1A	0	-616	0	427	5090	1497	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.34											
70	1B	0	-616	0	427	5090	1497	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.34											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
71	1A	0	-842	0	256	3739	1294	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.25											
71	1B	0	-842	0	256	3739	1294	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.25											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
72	1A	0	-605	0	343	6904	167	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.47											
72	1B	0	-605	0	343	6904	167	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.47											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
73	1A	0	-247	0	-103	3493	417	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06
0.00	0.24											
73	1B	0	-247	0	-103	3493	417	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06
0.00	0.24											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
74	1A	0	-255	0	-165	4840	463	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06
0.00	0.33											
74	1B	0	-255	0	-165	4840	463	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06
0.00	0.33											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
75	1A	0	-1102	0	385	799	1012	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.07											





Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

75	1B	0	-1102	0	385	799	1012	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.07											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
76	1A	0	-1161	0	443	696	28	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.05											
76	1B	0	-1161	0	443	696	28	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.05											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
77	1A	0	-883	0	670	6309	1541	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.43											
77	1B	0	-883	0	670	6309	1541	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.43											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
78	1A	0	-1081	0	397	1594	876	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.11											
78	1B	0	-1081	0	397	1594	876	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.11											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
79	1A	0	-864	0	354	4247	562	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.29											
79	1B	0	-864	0	354	4247	562	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.29											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
80	1A	0	-715	0	-98	228	671	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.05											
80	1B	0	-715	0	-98	228	671	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.05											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
81	1A	0	-415	0	-152	3267	656	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.22											
81	1B	0	-415	0	-152	3267	656	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.22											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
82	1A	0	-701	0	-99	1930	398	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.13											
82	1B	0	-701	0	-99	1930	398	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.13											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
83	1A	0	-717	0	-63	2638	298	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.18											
83	1B	0	-717	0	-63	2638	298	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.18											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
84	1A	0	-593	0	-53	1456	1049	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.10											
84	1B	0	-593	0	-53	1456	1049	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.10											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
85	1A	0	-1023	0	276	175	961	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.07											
85	1B	0	-1023	0	276	175	961	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.07											



Novembre 2016

Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
86	1A	0	-229	0	-138	3942	1320	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.27											
86	1B	0	-229	0	-138	3942	1320	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.27											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
87	1A	0	-873	0	37	582	637	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.04											
87	1B	0	-873	0	37	582	637	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.04											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
88	1A	0	-214	0	908	8241	207	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.56											
88	1B	0	-214	0	908	8241	207	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.56											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
89	1A	0	-671	0	911	6602	1818	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.45											
89	1B	0	-671	0	911	6602	1818	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.45											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
90	1A	0	-287	0	424	7246	2835	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.49											
90	1B	0	-287	0	424	7246	2835	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.49											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
91	1A	0	-551	0	-135	2060	541	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.14											
91	1B	0	-551	0	-135	2060	541	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.14											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
92	1A	0	-354	0	-103	3031	1665	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08
0.00	0.21											
92	1B	0	-354	0	-103	3031	1665	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08
0.00	0.21											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
93	1A	0	-779	0	13	419	231	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.03											
93	1B	0	-779	0	13	419	231	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.03											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
94	1A	0	-754	0	-80	1165	38	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.08											
94	1B	0	-754	0	-80	1165	38	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.08											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
95	1A	0	-933	0	204	2249	1264	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22
0.00	0.15											
95	1B	0	-933	0	204	2249	1264	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22
0.00	0.15											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												





Novembre 2016

96	1A	0	-1149	0	763	6747	254	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.46											
96	1B	0	-1149	0	763	6747	254	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.46											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
97	1A	0	-1003	0	516	2940	0	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.20											
97	1B	0	-1003	0	516	2940	0	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.20											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
98	1A	0	-731	0	339	4704	894	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.32											
98	1B	0	-731	0	339	4704	894	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.32											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
99	1A	0	-882	0	347	2834	743	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.19											
99	1B	0	-882	0	347	2834	743	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.19											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
100	1A	0	-995	0	313	1423	371	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.10											
100	1B	0	-995	0	313	1423	371	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.10											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
101	1A	0	-817	0	294	2584	685	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.17											
101	1B	0	-817	0	294	2584	685	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.17											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
102	1A	0	-586	0	592	7015	2577	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.47											
102	1B	0	-586	0	592	7015	2577	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.47											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
103	1A	0	-507	0	759	7745	2086	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.52											
103	1B	0	-507	0	759	7745	2086	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.52											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
104	1A	0	-738	0	-78	2221	673	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.15											
104	1B	0	-738	0	-78	2221	673	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.15											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
105	1A	0	-778	0	-75	1176	628	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.08											
105	1B	0	-778	0	-75	1176	628	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.08											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
106	1A	0	-476	0	-82	3016	1306	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11
0.00	0.20											





Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

106	1B	0	-476	0	-82	3016	1306	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11
0.00	0.20											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
107	1A	0	-487	0	-163	3140	469	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11
0.00	0.21											
107	1B	0	-487	0	-163	3140	469	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11
0.00	0.21											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
108	1A	0	-1100	0	398	2103	1666	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.14											
108	1B	0	-1100	0	398	2103	1666	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.14											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
109	1A	0	-1209	0	492	2336	997	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.16											
109	1B	0	-1209	0	492	2336	997	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.16											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
110	1A	0	-1044	0	647	5803	2534	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.39											
110	1B	0	-1044	0	647	5803	2534	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.39											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
111	1A	0	-1032	0	-227	2058	217	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.14											
111	1B	0	-1032	0	-227	2058	217	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.14											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
112	1A	0	-1076	0	207	1888	310	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.13											
112	1B	0	-1076	0	207	1888	310	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.13											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
113	1A	0	-1090	0	-239	1446	177	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.10											
113	1B	0	-1090	0	-239	1446	177	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.10											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
114	1A	0	-971	0	-301	969	261	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.07											
114	1B	0	-971	0	-301	969	261	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.07											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
115	1A	0	-1094	0	-258	537	124	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.04											
115	1B	0	-1094	0	-258	537	124	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.04											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
116	1A	0	-1077	0	-248	728	975	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.07											
116	1B	0	-1077	0	-248	728	975	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.07											



Novembre 2016

Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
117	1A	0	-1205	0	399	827	650	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.06											
117	1B	0	-1205	0	399	827	650	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.06											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
118	1A	0	-1136	0	347	970	298	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.07											
118	1B	0	-1136	0	347	970	298	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.07											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
119	1A	0	-642	0	262	4125	315	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15
0.00	0.28											
119	1B	0	-642	0	262	4125	315	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15
0.00	0.28											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
120	1A	0	-996	0	265	2589	25	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.18											
120	1B	0	-996	0	265	2589	25	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.18											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
121	1A	0	-983	0	-219	2357	138	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.16											
121	1B	0	-983	0	-219	2357	138	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.16											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
122	1A	0	-1235	0	512	1290	774	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29
0.00	0.09											
122	1B	0	-1235	0	512	1290	774	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29
0.00	0.09											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
123	1A	0	-659	0	-440	2158	278	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15
0.00	0.15											
123	1B	0	-659	0	-440	2158	278	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15
0.00	0.15											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
124	1A	0	-185	0	210	4557	454	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.31											
124	1B	0	-185	0	210	4557	454	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.31											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
125	1A	0	-664	0	303	4240	10	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.29											
125	1B	0	-664	0	303	4240	10	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.29											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
126	1A	0	-371	0	243	3883	644	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09
0.00	0.26											
126	1B	0	-371	0	243	3883	644	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09
0.00	0.26											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												





Novembre 2016

127	1A	0	-1014	0	345	2462	669	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.17											
127	1B	0	-1014	0	345	2462	669	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.17											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
128	1A	0	-1209	0	444	1098	649	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.07											
128	1B	0	-1209	0	444	1098	649	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.07											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
129	1A	0	-493	0	267	4859	676	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12
0.00	0.33											
129	1B	0	-493	0	267	4859	676	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12
0.00	0.33											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
130	1A	0	-1181	0	620	3241	1096	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.22											
130	1B	0	-1181	0	620	3241	1096	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.22											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
131	1A	0	-1062	0	873	6561	3637	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.44											
131	1B	0	-1062	0	873	6561	3637	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.44											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
132	1A	0	-633	0	1520	14229	4602	3.14	3.14	3.14	3.14	0.36
0.00	0.96											
132	1B	0	-633	0	1520	14229	4602	3.14	3.14	3.14	3.14	0.36
0.00	0.96											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
133	1A	0	-900	0	1156	10607	4392	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.72											
133	1B	0	-900	0	1156	10607	4392	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.72											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
134	1A	0	-506	0	1739	13584	19558	3.14	3.14	9.42	3.14	0.14
0.00	0.92											
134	1B	0	-506	0	1739	13584	19558	3.14	3.14	9.42	3.14	0.14
0.00	0.92											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= 2 d 20/30 Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
135	1A	0	-599	0	676	4215	8219	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.56											
135	1B	0	-599	0	676	4215	8219	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16
0.00	0.56											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
136	1A	0	-438	0	-430	2274	344	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.15											
136	1B	0	-438	0	-430	2274	344	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.15											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
137	1A	0	-343	0	-509	2957	183	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12
0.00	0.20											





Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

137	1B	0	-343	0	-509	2957	183	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12
0.00	0.20											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
138	1A	0	-760	0	953	7365	7533	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22
0.00	0.51											
138	1B	0	-760	0	953	7365	7533	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22
0.00	0.51											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
139	1A	0	-210	0	-303	1913	754	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.13											
139	1B	0	-210	0	-303	1913	754	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.13											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
140	1A	0	-226	0	-205	6717	2022	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.45											
140	1B	0	-226	0	-205	6717	2022	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.45											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
141	1A	0	-711	0	-237	4247	776	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.29											
141	1B	0	-711	0	-237	4247	776	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.29											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
142	1A	0	-287	0	-442	2189	37	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.15											
142	1B	0	-287	0	-442	2189	37	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.15											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
143	1A	0	-969	0	-227	231	160	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.02											
143	1B	0	-969	0	-227	231	160	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.02											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
144	1A	0	-1090	0	-230	78	99	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.01											
144	1B	0	-1090	0	-230	78	99	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.01											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
145	1A	0	-819	0	-338	2722	737	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.18											
145	1B	0	-819	0	-338	2722	737	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19
0.00	0.18											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
146	1A	0	-1043	0	-221	1757	339	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.12											
146	1B	0	-1043	0	-221	1757	339	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.12											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
147	1A	0	-544	0	-431	2270	1496	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.15											
147	1B	0	-544	0	-431	2270	1496	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.15											



Novembre 2016

Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
148	1A	0	-858	0	-203	3283	71	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.22											
148	1B	0	-858	0	-203	3283	71	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.22											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
149	1A	0	-896	0	-247	3314	142	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.22											
149	1B	0	-896	0	-247	3314	142	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.22											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
150	1A	0	-473	0	238	6033	282	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11
0.00	0.41											
150	1B	0	-473	0	238	6033	282	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11
0.00	0.41											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
151	1A	0	228	0	168	8847	1443	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.60											
151	1B	0	228	0	168	8847	1443	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.60											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
152	1A	0	-376	0	-206	5217	1524	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09
0.00	0.35											
152	1B	0	-376	0	-206	5217	1524	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09
0.00	0.35											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
153	1A	0	-201	0	287	6784	1279	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.46											
153	1B	0	-201	0	287	6784	1279	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.46											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
154	1A	0	-239	0	328	6476	2514	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08
0.00	0.44											
154	1B	0	-239	0	328	6476	2514	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08
0.00	0.44											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
155	1A	0	-585	0	290	5452	180	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.37											
155	1B	0	-585	0	290	5452	180	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14
0.00	0.37											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
156	1A	0	-244	0	296	7165	531	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.48											
156	1B	0	-244	0	296	7165	531	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.48											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
157	1A	0	-168	0	234	2940	1710	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.20											
157	1B	0	-168	0	234	2940	1710	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.20											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												





Novembre 2016

158	1A	0	-507	0	280	5205	323	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12
0.00	0.35											
158	1B	0	-507	0	280	5205	323	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12
0.00	0.35											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
159	1A	0	-947	0	498	3502	2994	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22
0.00	0.24											
159	1B	0	-947	0	498	3502	2994	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22
0.00	0.24											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
160	1A	0	-559	0	-371	1986	6845	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.46											
160	1B	0	-559	0	-371	1986	6845	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.46											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
161	1A	0	-944	0	-291	2302	1845	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22
0.00	0.16											
161	1B	0	-944	0	-291	2302	1845	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22
0.00	0.16											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
162	1A	0	-1061	0	-226	1833	418	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.12											
162	1B	0	-1061	0	-226	1833	418	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25
0.00	0.12											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
163	1A	0	-1181	0	705	5446	2978	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.37											
163	1B	0	-1181	0	705	5446	2978	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28
0.00	0.37											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
164	1A	0	-272	0	286	7150	1480	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.48											
164	1B	0	-272	0	286	7150	1480	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.48											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
165	1A	0	-875	0	331	4946	764	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.33											
165	1B	0	-875	0	331	4946	764	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21
0.00	0.33											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
166	1A	0	-226	0	259	6047	141	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06
0.00	0.41											
166	1B	0	-226	0	259	6047	141	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06
0.00	0.41											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
167	1A	0	-589	0	1287	2225	6610	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30
0.00	0.45											
167	1B	0	-589	0	1287	2225	6610	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30
0.00	0.45											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
168	1A	0	-995	0	261	2840	302	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.19											





Novembre 2016

168	1B	0	-995	0	261	2840	302	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.19											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
169	1A	0	-1141	0	282	746	573	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.05											
169	1B	0	-1141	0	282	746	573	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.05											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
170	1A	0	-202	0	224	1072	4839	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.33											
170	1B	0	-202	0	224	1072	4839	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05
0.00	0.33											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
171	1A	0	-401	0	-562	4405	3506	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.30											
171	1B	0	-401	0	-562	4405	3506	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13
0.00	0.30											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
172	1A	0	-851	0	219	3476	227	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.24											
172	1B	0	-851	0	219	3476	227	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20
0.00	0.24											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
173	1A	0	-978	0	-199	2384	187	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.16											
173	1B	0	-978	0	-199	2384	187	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23
0.00	0.16											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
174	1A	0	-770	0	-315	2481	2571	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.17											
174	1B	0	-770	0	-315	2481	2571	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.17											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
175	1A	0	-1154	0	325	809	923	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.06											
175	1B	0	-1154	0	325	809	923	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.06											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
176	1A	0	-1087	0	-228	936	422	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.06											
176	1B	0	-1087	0	-228	936	422	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.06											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
177	1A	0	-1020	0	-253	666	161	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.05											
177	1B	0	-1020	0	-253	666	161	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24
0.00	0.05											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
178	1A	0	-1149	0	379	1814	615	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.12											
178	1B	0	-1149	0	379	1814	615	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.12											





Novembre 2016

Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
179	1A	0	-1171	0	640	3423	1663	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.23											
179	1B	0	-1171	0	640	3423	1663	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27
0.00	0.23											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
180	1A	0	-765	0	327	4154	709	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.28											
180	1B	0	-765	0	327	4154	709	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18
0.00	0.28											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
181	1A	0	-1108	0	-234	64	733	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.05											
181	1B	0	-1108	0	-234	64	733	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26
0.00	0.05											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
182	1A	0	-420	0	-210	114	1209	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.08											
182	1B	0	-420	0	-210	114	1209	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10
0.00	0.08											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
183	1A	0	-515	0	-329	3777	1160	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12
0.00	0.26											
183	1B	0	-515	0	-329	3777	1160	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12
0.00	0.26											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
184	1A	0	-726	0	207	4384	475	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.30											
184	1B	0	-726	0	207	4384	475	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17
0.00	0.30											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
185	1A	0	-288	0	276	6050	2131	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.41											
185	1B	0	-288	0	276	6050	2131	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07
0.00	0.41											
Spess.= 40.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												

Lavoro: Stato di Progetto finale Intestazione lavoro: Progetto

Elem.: GUSCIO (parete) Gruppo: 40 Tabella: Tabella muri spessore 20

Descrizione:

Rck: 300.00 kg/cm²

Spessore: 20.0 cm

Diam. vertic.: 14 mm

vertic.: 20 cm

Diam. orizz.: 8 mm

orizz.: 20 cm

Pareti ascensore liv3

fyk: 4580.0 kg/cm²

Coeff. di partecipazione

Passo vertic.: 20 cm

Passo orizz.: 20 cm

Copriferro: 3.0 cm

Mxy: 0.50

ρ vertic.: 0.77 %

ρ orizz.: 0.25 %

Coeff. di partecipazione Sxy: 0.50

Diam. agg. vertic.: 14 mm

Passo agg.

Diam. agg. orizz.: 8 mm

Passo agg.

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	V	Ao	Av	Indice di resistenza	
Note									
	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/20 cm	cmq/20 cm	cmq/20 cm	N, M	Bielle

1	1A	23	2	-96	1	46	1.01	3.08	0.01	0.00
1	1B	22	2	-118	1	46	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
2	1A	59	9	41	5	55	1.01	3.08	0.04	0.00
2	1B	57	9	28	5	55	1.01	3.08	0.04	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
3	1A	-18	7	211	3	27	1.01	3.08	0.02	0.00
3	1B	-20	7	195	3	27	1.01	3.08	0.02	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
4	1A	55	2	621	-9	56	1.01	3.08	0.06	0.00
4	1B	52	2	600	-9	56	1.01	3.08	0.06	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
5	1A	92	-2	1806	-15	87	1.01	3.08	0.16	0.01
5	1B	88	-2	1747	-15	87	1.01	3.08	0.16	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
6	1A	22	-18	1595	-18	39	1.01	3.08	0.15	0.00
6	1B	17	-18	1538	-18	39	1.01	3.08	0.15	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
7	1A	-297	-31	1330	-18	21	1.01	3.08	0.13	0.00
7	1B	-303	-31	1277	-18	21	1.01	3.08	0.12	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
8	1A	-481	-12	1023	70	388	1.01	3.08	0.16	0.03
8	1B	-495	-12	947	70	388	1.01	3.08	0.15	0.03
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
9	1A	-92	6	1460	-5	73	1.01	3.08	0.13	0.01
9	1B	-94	6	1401	-5	73	1.01	3.08	0.12	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
10	1A	54	17	1411	11	71	1.01	3.08	0.13	0.01
10	1B	53	17	1355	11	71	1.01	3.08	0.12	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
11	1A	-373	25	1130	12	146	1.01	3.08	0.11	0.01
11	1B	-380	25	1077	12	146	1.01	3.08	0.10	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
12	1A	-569	20	765	-74	466	1.01	3.08	0.14	0.04
12	1B	-579	20	695	-74	466	1.01	3.08	0.13	0.04
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
13	1A	-279	1	1996	43	119	1.01	3.08	0.21	0.01
13	1B	-295	1	1949	43	119	1.01	3.08	0.20	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
14	1A	-408	-14	1161	-20	150	1.01	3.08	0.12	0.01
14	1B	-421	-14	1118	-20	150	1.01	3.08	0.11	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
15	1A	98	-10	1271	-16	157	1.01	3.08	0.12	0.01
15	1B	91	-10	1225	-16	157	1.01	3.08	0.12	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
16	1A	243	3	1667	-14	250	1.01	3.08	0.15	0.02
16	1B	237	3	1609	-14	250	1.01	3.08	0.15	0.02
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
17	1A	228	3	664	2	292	1.01	3.08	0.07	0.02
17	1B	220	3	628	2	292	1.01	3.08	0.06	0.02

Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
18	1A	108		6		354		-6	81	1.01	3.08	0.05	0.01
18	1B	100		6		337		-6	81	1.01	3.08	0.04	0.01
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
19	1A	47		10		146		-3	13	1.01	3.08	0.04	0.00
19	1B	43		10		132		-3	13	1.01	3.08	0.04	0.00
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
20	1A	35		4		55		-3	54	1.01	3.08	0.02	0.00
20	1B	29		4		31		-3	54	1.01	3.08	0.02	0.00
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
21	1A	27		-3		260		-8	46	1.01	3.08	0.03	0.00
21	1B	23		-3		250		-8	46	1.01	3.08	0.03	0.00
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
22	1A	-54		-3		-118		-6	73	1.01	3.08	0.01	0.01
22	1B	-59		-3		-138		-6	73	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
23	1A	-79		-2		-419		-3	67	1.01	3.08	0.01	0.01
23	1B	-85		-2		-450		-3	67	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
24	1A	-94		2		-711		3	37	1.01	3.08	0.01	0.00
24	1B	-101		2		-755		3	37	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
25	1A	-117		2		-1032		5	22	1.01	3.08	0.02	0.00
25	1B	-126		2		-1091		5	22	1.01	3.08	0.02	0.00
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
26	1A	-183		2		-1449		7	104	1.01	3.08	0.02	0.01
26	1B	-194		2		-1528		7	104	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
27	1A	-272		-4		-2079		8	247	1.01	3.08	0.03	0.02
27	1B	-288		-4		-2189		8	247	1.01	3.08	0.03	0.02
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
28	1A	-45		4		65		3	60	1.01	3.08	0.01	0.00
28	1B	-47		4		58		3	60	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
29	1A	-69		2		-232		2	104	1.01	3.08	0.01	0.01
29	1B	-73		2		-249		2	104	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
30	1A	-75		-3		-466		-3	109	1.01	3.08	0.01	0.01
30	1B	-80		-3		-494		-3	109	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
31	1A	-65		-3		-690		-4	82	1.01	3.08	0.01	0.01
31	1B	-72		-3		-731		-4	82	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
32	1A	-34		-3		-905		-5	18	1.01	3.08	0.01	0.00
32	1B	-42		-3		-960		-5	18	1.01	3.08	0.02	0.00
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				
33	1A	-72		-4		-1212		-6	109	1.01	3.08	0.02	0.01
33	1B	-80		-4		-1283		-6	109	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.=		20.0	cm	Ao=	--	Av=		--	(e arm. base nelle due direzioni)				

Novembre 2016

34	1A	169	-8	-1506	-7	334	1.01	3.08	0.07	0.03
34	1B	160	-8	-1589	-7	334	1.01	3.08	0.06	0.03
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
35	1A	56	4	-171	3	75	1.01	3.08	0.02	0.01
35	1B	54	4	-178	3	75	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
36	1A	71	1	-328	1	93	1.01	3.08	0.02	0.01
36	1B	68	1	-343	1	93	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
37	1A	85	-2	-489	-1	93	1.01	3.08	0.03	0.01
37	1B	82	-2	-514	-1	93	1.01	3.08	0.03	0.01
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
38	1A	85	-3	-635	-3	66	1.01	3.08	0.03	0.01
38	1B	81	-3	-671	-3	66	1.01	3.08	0.03	0.01
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
39	1A	62	-5	-748	-5	6	1.01	3.08	0.03	0.00
39	1B	58	-5	-795	-5	6	1.01	3.08	0.03	0.00
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
40	1A	118	-7	-910	-7	124	1.01	3.08	0.05	0.01
40	1B	112	-7	-967	-7	124	1.01	3.08	0.05	0.01
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
41	1A	163	-8	-1070	-8	278	1.01	3.08	0.07	0.02
41	1B	154	-8	-1140	-8	278	1.01	3.08	0.06	0.02
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
42	1A	52	1	-233	-1	44	1.01	3.08	0.01	0.00
42	1B	51	1	-244	-1	44	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
43	1A	84	-3	-377	-3	43	1.01	3.08	0.03	0.00
43	1B	81	-3	-389	-3	43	1.01	3.08	0.03	0.00
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
44	1A	114	-4	-508	-5	44	1.01	3.08	0.04	0.00
44	1B	111	-4	-529	-5	44	1.01	3.08	0.04	0.00
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
45	1A	130	-6	-611	-7	38	1.01	3.08	0.05	0.00
45	1B	127	-6	-641	-7	38	1.01	3.08	0.05	0.00
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
46	1A	120	-8	-664	-9	14	1.01	3.08	0.05	0.00
46	1B	115	-8	-702	-9	14	1.01	3.08	0.05	0.00
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
47	1A	107	-10	-691	-11	44	1.01	3.08	0.06	0.00
47	1B	101	-10	-737	-11	44	1.01	3.08	0.05	0.00
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
48	1A	104	-13	-685	-13	148	1.01	3.08	0.06	0.01
48	1B	96	-13	-739	-13	148	1.01	3.08	0.06	0.01
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
49	1A	-275	-44	841	-109	3	1.01	3.08	0.18	0.00
49	1B	-284	-44	774	-109	3	1.01	3.08	0.17	0.00
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
50	1A	-286	-36	214	-101	134	1.01	3.08	0.12	0.01
50	1B	-295	-36	159	-101	134	1.01	3.08	0.12	0.01

Novembre 2016

Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
51	1A	-279	-18	-366	-79	125	1.01	3.08	0.05	0.01
51	1B	-287	-18	-412	-79	125	1.01	3.08	0.05	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
52	1A	-291	-19	-857	-79	70	1.01	3.08	0.04	0.01
52	1B	-298	-19	-897	-79	70	1.01	3.08	0.04	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
54	1A	-496	-42	-1838	-99	102	1.01	3.08	0.05	0.01
54	1B	-504	-42	-1875	-99	102	1.01	3.08	0.05	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
55	1A	-987	17	-3792	-62	881	1.01	3.08	0.07	0.06
55	1B	-997	17	-3837	-62	881	1.01	3.08	0.07	0.06
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
56	1A	-550	-14	673	-7	392	1.01	3.08	0.06	0.03
56	1B	-553	-14	622	-7	392	1.01	3.08	0.06	0.03
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
57	1A	-428	-25	170	-14	236	1.01	3.08	0.03	0.02
57	1B	-430	-25	121	-14	236	1.01	3.08	0.02	0.02
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
58	1A	-356	-17	-638	-12	125	1.01	3.08	0.01	0.01
58	1B	-361	-17	-680	-12	125	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
59	1A	-313	-18	-1213	-13	38	1.01	3.08	0.02	0.00
59	1B	-320	-18	-1250	-13	38	1.01	3.08	0.02	0.00
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
60	1A	-426	-29	-1918	-20	225	1.01	3.08	0.03	0.02
60	1B	-433	-29	-1952	-20	225	1.01	3.08	0.03	0.02
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
61	1A	-617	-16	-2922	-9	521	1.01	3.08	0.04	0.04
61	1B	-625	-16	-2954	-9	521	1.01	3.08	0.04	0.04
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
62	1A	-491	15	-3504	6	433	1.01	3.08	0.05	0.03
62	1B	-501	15	-3538	6	433	1.01	3.08	0.05	0.03
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
63	1A	-103	5	621	9	119	1.01	3.08	0.06	0.01
63	1B	-104	5	572	9	119	1.01	3.08	0.06	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
64	1A	-228	-10	-292	6	195	1.01	3.08	0.01	0.02
64	1B	-230	-10	-334	6	195	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
65	1A	-213	-9	-963	-2	143	1.01	3.08	0.01	0.01
65	1B	-216	-9	-1000	-2	143	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
66	1A	-120	-9	-1646	-3	36	1.01	3.08	0.02	0.00
66	1B	-124	-9	-1678	-3	36	1.01	3.08	0.03	0.00
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
67	1A	-90	-12	-2436	-8	137	1.01	3.08	0.04	0.01
67	1B	-96	-12	-2463	-8	137	1.01	3.08	0.04	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
68	1A	203	-9	-3064	-8	237	1.01	3.08	0.08	0.02

Novembre 2016

68	1B	194	-9	-3090	-8	237	1.01	3.08	0.08	0.02
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
69	1A	337	8	-3693	-7	367	1.01	3.08	0.11	0.03
69	1B	324	8	-3719	-7	367	1.01	3.08	0.11	0.03
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
70	1A	-169	7	663	-7	23	1.01	3.08	0.06	0.00
70	1B	-173	7	613	-7	23	1.01	3.08	0.06	0.00
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
71	1A	-272	8	-152	-8	41	1.01	3.08	0.01	0.00
71	1B	-278	8	-193	-8	41	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
72	1A	-395	8	-1022	-7	138	1.01	3.08	0.02	0.01
72	1B	-402	8	-1056	-7	138	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
73	1A	-422	8	-1925	-6	203	1.01	3.08	0.03	0.02
73	1B	-431	8	-1950	-6	203	1.01	3.08	0.03	0.02
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
74	1A	-305	11	-2825	-10	188	1.01	3.08	0.04	0.01
74	1B	-314	11	-2844	-10	188	1.01	3.08	0.04	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
75	1A	-54	12	-3594	-14	53	1.01	3.08	0.06	0.00
75	1B	-63	12	-3614	-14	53	1.01	3.08	0.06	0.00
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
76	1A	-305	-17	-4136	-16	427	1.01	3.08	0.06	0.03
76	1B	-323	-17	-4161	-16	427	1.01	3.08	0.06	0.03
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
77	1A	-413	3	1658	28	643	1.01	3.08	0.16	0.05
77	1B	-428	3	1629	28	643	1.01	3.08	0.16	0.05
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
78	1A	203	2	663	17	356	1.01	3.08	0.07	0.03
78	1B	188	2	648	17	356	1.01	3.08	0.07	0.03
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
79	1A	115	2	252	10	82	1.01	3.08	0.03	0.01
79	1B	101	2	233	10	82	1.01	3.08	0.03	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
80	1A	168	2	286	5	152	1.01	3.08	0.05	0.01
80	1B	155	2	244	5	152	1.01	3.08	0.04	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
81	1A	-219	10	-1006	5	335	1.01	3.08	0.02	0.03
81	1B	-232	10	-1063	5	335	1.01	3.08	0.02	0.03
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
82	1A	-244	6	-1429	-2	468	1.01	3.08	0.02	0.04
82	1B	-256	6	-1503	-2	468	1.01	3.08	0.02	0.04
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
83	1A	-309	9	-1848	4	545	1.01	3.08	0.03	0.04
83	1B	-321	9	-1934	4	545	1.01	3.08	0.03	0.04
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
84	1A	-554	3	-2544	-14	744	1.01	3.08	0.04	0.06
84	1B	-577	3	-2661	-14	744	1.01	3.08	0.04	0.06
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			

Novembre 2016

85	1A	-660	-2	-2467	-19	889	1.01	3.08	0.04	0.07
85	1B	-681	-2	-2556	-19	889	1.01	3.08	0.04	0.07
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
90	1A	-485	-3	-3774	-99	78	1.01	3.08	0.08	0.01
90	1B	-499	-3	-3823	-99	78	1.01	3.08	0.08	0.01
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
92	1A	-561	2	-2497	4	783	1.01	3.08	0.04	0.06
92	1B	-579	2	-2563	4	783	1.01	3.08	0.04	0.06
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
94	1A	-561	2	-2971	7	595	1.01	3.08	0.04	0.04
94	1B	-576	2	-3010	7	595	1.01	3.08	0.05	0.04
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
95	1A	-493	5	-3388	7	435	1.01	3.08	0.05	0.03
95	1B	-507	5	-3417	7	435	1.01	3.08	0.05	0.03
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
96	1A	-431	18	-3666	-3	505	1.01	3.08	0.05	0.04
96	1B	-442	18	-3700	-3	505	1.01	3.08	0.05	0.04
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
97	1A	-340	2	-1956	-1	613	1.01	3.08	0.03	0.05
97	1B	-354	2	-2023	-1	613	1.01	3.08	0.03	0.05
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
100	1A	-336	-5	-3348	3	672	1.01	3.08	0.05	0.05
100	1B	-353	-5	-3391	3	672	1.01	3.08	0.05	0.05
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
101	1A	365	4	-3623	3	612	1.01	3.08	0.10	0.05
101	1B	350	4	-3656	3	612	1.01	3.08	0.10	0.05
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
102	1A	349	7	-3903	-7	528	1.01	3.08	0.11	0.04
102	1B	336	7	-3932	-7	528	1.01	3.08	0.11	0.04
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
103	1A	-400	-3	-1629	5	505	1.01	3.08	0.02	0.04
103	1B	-418	-3	-1684	5	505	1.01	3.08	0.03	0.04
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
104	1A	-546	-10	-2262	5	670	1.01	3.08	0.03	0.05
104	1B	-566	-10	-2315	5	670	1.01	3.08	0.03	0.05
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
105	1A	-625	-13	-2932	5	807	1.01	3.08	0.04	0.06
105	1B	-647	-13	-2981	5	807	1.01	3.08	0.04	0.06
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
106	1A	-585	-19	-3577	9	855	1.01	3.08	0.05	0.06
106	1B	-604	-19	-3624	9	855	1.01	3.08	0.05	0.06
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
107	1A	-424	-19	-4156	14	743	1.01	3.08	0.06	0.05
107	1B	-440	-19	-4197	14	743	1.01	3.08	0.06	0.05
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
108	1A	-347	14	-4206	15	407	1.01	3.08	0.06	0.03
108	1B	-371	14	-4239	15	407	1.01	3.08	0.06	0.03
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
109	1A	-697	-105	-6571	-49	1229	1.01	3.08	0.14	0.09
109	1B	-761	-105	-6661	-49	1229	1.01	3.08	0.13	0.09

Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
110	1A	-4104	-165	-7091	-126	2471	1.01	3.08	0.13	0.17
110	1B	-4271	-165	-7211	-126	2471	1.01	3.08	0.13	0.17
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
111	1A	1729	-73	-4059	-49	2106	1.01	3.08	0.65	0.15
111	1B	1675	-73	-4100	-49	2106	1.01	3.08	0.64	0.15
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
112	1A	-1308	-45	-4687	-18	1261	1.01	3.08	0.07	0.09
112	1B	-1359	-45	-4746	-18	1261	1.01	3.08	0.07	0.09
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
113	1A	-2426	-91	-4093	-96	1625	1.01	3.08	0.08	0.12
113	1B	-2504	-91	-4139	-96	1625	1.01	3.08	0.08	0.12
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
114	1A	1300	-96	-1388	-62	498	1.01	3.08	0.61	0.04
114	1B	1239	-96	-1403	-62	498	1.01	3.08	0.59	0.04
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
115	1A	-1407	-35	-3437	-14	1092	1.01	3.08	0.05	0.08
115	1B	-1456	-35	-3484	-14	1092	1.01	3.08	0.05	0.08
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
116	1A	-1732	-60	-2109	-73	816	1.01	3.08	0.05	0.06
116	1B	-1785	-60	-2135	-73	816	1.01	3.08	0.05	0.06
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
117	1A	1383	-87	-471	-55	129	1.01	3.08	0.60	0.01
117	1B	1343	-87	-475	-55	129	1.01	3.08	0.59	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
118	1A	-1185	-27	-2370	-12	724	1.01	3.08	0.04	0.05
118	1B	-1227	-27	-2410	-12	724	1.01	3.08	0.04	0.05
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
119	1A	-1058	-43	-1012	-54	153	1.01	3.08	0.03	0.01
119	1B	-1095	-43	-1029	-54	153	1.01	3.08	0.03	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
120	1A	1475	-71	-336	-44	365	1.01	3.08	0.58	0.03
120	1B	1446	-71	-339	-44	365	1.01	3.08	0.57	0.03
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
121	1A	-824	-18	-1606	-9	354	1.01	3.08	0.03	0.03
121	1B	-856	-18	-1646	-9	354	1.01	3.08	0.03	0.03
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
122	1A	-863	-31	-781	-37	342	1.01	3.08	0.02	0.03
122	1B	-890	-31	-800	-37	342	1.01	3.08	0.02	0.03
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
123	1A	1340	-58	-321	-32	476	1.01	3.08	0.51	0.04
123	1B	1311	-58	-324	-32	476	1.01	3.08	0.50	0.04
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
124	1A	-433	-7	-1043	-6	93	1.01	3.08	0.02	0.01
124	1B	-454	-7	-1083	-6	93	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
125	1A	-797	-18	-959	-22	673	1.01	3.08	0.02	0.05
125	1B	-819	-18	-987	-22	673	1.01	3.08	0.02	0.05
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				

Novembre 2016

126	1A	1090	-48	-424	-21	589	1.01	3.08	0.41	0.05
126	1B	1062	-48	-431	-21	589	1.01	3.08	0.41	0.05
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
127	1A	-185	13	-626	6	78	1.01	3.08	0.01	0.01
127	1B	-197	13	-667	6	78	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
128	1A	-516	-3	-1046	-10	670	1.01	3.08	0.02	0.05
128	1B	-531	-3	-1078	-10	670	1.01	3.08	0.02	0.05
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
129	1A	834	-44	-1356	-9	924	1.01	3.08	0.34	0.07
129	1B	811	-44	-1416	-9	924	1.01	3.08	0.33	0.07
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
130	1A	184	4	463	-9	119	1.01	3.08	0.06	0.01
130	1B	176	4	444	-9	119	1.01	3.08	0.06	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
131	1A	99	7	288	-5	39	1.01	3.08	0.05	0.00
131	1B	92	7	274	-5	39	1.01	3.08	0.04	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
132	1A	-27	5	99	-6	37	1.01	3.08	0.01	0.00
132	1B	-45	5	85	-6	37	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
133	1A	139	3	578	-11	63	1.01	3.08	0.06	0.00
133	1B	128	3	558	-11	63	1.01	3.08	0.06	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
134	1A	180	5	498	-8	134	1.01	3.08	0.06	0.01
134	1B	171	5	483	-8	134	1.01	3.08	0.06	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
135	1A	-8	7	143	-9	23	1.01	3.08	0.02	0.00
135	1B	-28	7	138	-9	23	1.01	3.08	0.02	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
136	1A	-6	-3	820	-15	7	1.01	3.08	0.08	0.00
136	1B	-19	-3	797	-15	7	1.01	3.08	0.08	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
137	1A	236	3	808	-12	255	1.01	3.08	0.08	0.02
137	1B	225	3	780	-12	255	1.01	3.08	0.08	0.02
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
138	1A	144	8	303	-11	146	1.01	3.08	0.06	0.01
138	1B	124	8	294	-11	146	1.01	3.08	0.05	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
139	1A	-247	-6	1085	-18	122	1.01	3.08	0.11	0.01
139	1B	-261	-6	1054	-18	122	1.01	3.08	0.11	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
140	1A	130	-5	1009	-15	193	1.01	3.08	0.10	0.02
140	1B	121	-5	975	-15	193	1.01	3.08	0.10	0.02
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
141	1A	455	9	1089	-13	477	1.01	3.08	0.14	0.04
141	1B	442	9	1042	-13	477	1.01	3.08	0.14	0.04
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
142	1A	-767	53	-6295	-37	447	1.01	3.08	0.10	0.03
142	1B	-781	53	-6361	-37	447	1.01	3.08	0.10	0.03

Novembre 2016

Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
143	1A	-6601	134	-6191	-35	704	1.01	3.08	0.14	0.05
143	1B	-6687	134	-6323	-35	704	1.01	3.08	0.14	0.05
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
144	1A	2650	152	-3907	-9	1109	2.01	3.08	0.57	0.08
144	1B	2570	152	-3943	-9	1109	2.01	3.08	0.55	0.08
Spess.=	20.0 cm	Ao= 2 d 8/20	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
145	1A	-1507	39	-4336	-18	623	1.01	3.08	0.07	0.05
145	1B	-1534	39	-4364	-18	623	1.01	3.08	0.07	0.05
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
146	1A	-2702	80	-3049	-11	106	1.01	3.08	0.06	0.01
146	1B	-2738	80	-3073	-11	106	1.01	3.08	0.07	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
147	1A	2117	117	-3027	8	1970	1.01	3.08	0.88	0.15
147	1B	2036	117	-3051	8	1970	1.01	3.08	0.86	0.15
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
148	1A	-1440	31	-2753	-10	392	1.01	3.08	0.04	0.03
148	1B	-1464	31	-2769	-10	392	1.01	3.08	0.04	0.03
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
149	1A	-2156	62	-1905	-11	549	1.01	3.08	0.05	0.04
149	1B	-2185	62	-1929	-11	549	1.01	3.08	0.05	0.04
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
150	1A	2177	86	-2153	11	1974	1.01	3.08	0.80	0.15
150	1B	2111	86	-2186	11	1974	1.01	3.08	0.78	0.15
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
151	1A	-1119	27	-1509	-11	76	1.01	3.08	0.02	0.01
151	1B	-1139	27	-1535	-11	76	1.01	3.08	0.03	0.01
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
152	1A	-1709	46	-1298	-12	944	1.01	3.08	0.04	0.07
152	1B	-1734	46	-1332	-12	944	1.01	3.08	0.04	0.07
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
153	1A	1976	61	-1702	13	1811	1.01	3.08	0.68	0.14
153	1B	1925	61	-1737	13	1811	1.01	3.08	0.66	0.14
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
154	1A	-930	21	-735	-11	203	1.01	3.08	0.02	0.02
154	1B	-946	21	-770	-11	203	1.01	3.08	0.02	0.02
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
155	1A	-1305	31	-867	-11	1117	1.01	3.08	0.03	0.09
155	1B	-1326	31	-906	-11	1117	1.01	3.08	0.03	0.09
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
156	1A	1653	37	-1342	13	1585	1.01	3.08	0.53	0.12
156	1B	1616	37	-1378	13	1585	1.01	3.08	0.52	0.12
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
157	1A	-748	13	250	-11	378	1.01	3.08	0.03	0.03
157	1B	-759	13	206	-11	378	1.01	3.08	0.03	0.03
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
158	1A	-966	15	673	-10	1136	1.01	3.08	0.07	0.09
158	1B	-981	15	630	-10	1136	1.01	3.08	0.06	0.09
Spess.=	20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
159	1A	1285	14	-974	12	1336	1.01	3.08	0.37	0.10

Novembre 2016

159	1B	1261	14	-1010	12	1336	1.01	3.08	0.36	0.10
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
160	1A	-533	-8	940	-10	464	1.01	3.08	0.09	0.04
160	1B	-540	-8	890	-10	464	1.01	3.08	0.08	0.04
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
161	1A	-688	-18	1065	9	1044	1.01	3.08	0.10	0.08
161	1B	-699	-18	1016	9	1044	1.01	3.08	0.09	0.08
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
162	1A	910	-34	-556	-12	1065	1.01	3.08	0.33	0.08
162	1B	896	-34	-594	-12	1065	1.01	3.08	0.33	0.08
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
163	1A	-49	-18	-555	-17	99	1.01	3.08	0.04	0.01
163	1B	-59	-18	-594	-17	99	1.01	3.08	0.04	0.01
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
164	1A	-266	-9	-1069	-6	461	1.01	3.08	0.02	0.04
164	1B	-275	-9	-1103	-6	461	1.01	3.08	0.02	0.04
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
165	1A	-399	15	-1947	10	596	1.01	3.08	0.03	0.05
165	1B	-409	15	-2004	10	596	1.01	3.08	0.03	0.05
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
166	1A	135	-12	-719	-15	86	1.01	3.08	0.07	0.01
166	1B	130	-12	-755	-15	86	1.01	3.08	0.07	0.01
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
167	1A	186	-10	-1114	-8	252	1.01	3.08	0.08	0.02
167	1B	176	-10	-1149	-8	252	1.01	3.08	0.07	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
168	1A	-310	8	-1722	10	273	1.01	3.08	0.03	0.02
168	1B	-318	8	-1753	10	273	1.01	3.08	0.03	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
169	1A	160	-10	-751	-13	51	1.01	3.08	0.07	0.00
169	1B	155	-10	-782	-13	51	1.01	3.08	0.07	0.00
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
170	1A	133	-11	-1043	-9	93	1.01	3.08	0.07	0.01
170	1B	125	-11	-1070	-9	93	1.01	3.08	0.06	0.01
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
171	1A	-238	-6	-1438	9	67	1.01	3.08	0.02	0.01
171	1B	-244	-6	-1460	9	67	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
172	1A	144	-9	-690	-11	10	1.01	3.08	0.06	0.00
172	1B	140	-9	-714	-11	10	1.01	3.08	0.06	0.00
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
173	1A	89	-13	-914	-8	22	1.01	3.08	0.06	0.00
173	1B	83	-13	-933	-8	22	1.01	3.08	0.06	0.00
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
174	1A	-225	-12	-1180	7	41	1.01	3.08	0.02	0.00
174	1B	-229	-12	-1195	7	41	1.01	3.08	0.02	0.00
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
175	1A	133	-9	-597	-8	30	1.01	3.08	0.06	0.00
175	1B	130	-9	-614	-8	30	1.01	3.08	0.06	0.00
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					

Novembre 2016

176	1A	104	-14	-787	-7	90	1.01	3.08	0.07	0.01
176	1B	101	-14	-800	-7	90	1.01	3.08	0.07	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
177	1A	-226	-17	-938	5	86	1.01	3.08	0.01	0.01
177	1B	-228	-17	-947	5	86	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
178	1A	109	-8	-462	-6	54	1.01	3.08	0.05	0.00
178	1B	106	-8	-472	-6	54	1.01	3.08	0.05	0.00
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
179	1A	106	-15	-606	-5	125	1.01	3.08	0.07	0.01
179	1B	104	-15	-613	-5	125	1.01	3.08	0.07	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
180	1A	-195	-22	-674	-5	95	1.01	3.08	0.02	0.01
180	1B	-197	-22	-679	-5	95	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
181	1A	68	-6	-293	-4	60	1.01	3.08	0.03	0.00
181	1B	66	-6	-306	-4	60	1.01	3.08	0.03	0.00
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
182	1A	102	-15	-378	-3	135	1.01	3.08	0.07	0.01
182	1B	100	-15	-390	-3	135	1.01	3.08	0.07	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
183	1A	-147	-27	-394	-4	83	1.01	3.08	0.04	0.01
183	1B	-150	-27	-401	-4	83	1.01	3.08	0.04	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
184	1A	-10	-3	-3	1	10	1.01	3.08	0.01	0.00
184	1B	-13	-3	-31	1	10	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
185	1A	31	-4	86	-7	37	1.01	3.08	0.02	0.00
185	1B	27	-4	43	-7	37	1.01	3.08	0.02	0.00
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
186	1A	-36	-43	190	-28	30	1.01	3.08	0.12	0.00
186	1B	-46	-43	115	-28	30	1.01	3.08	0.11	0.00
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
187	1A	381	11	2152	-22	381	1.01	3.08	0.20	0.03
187	1B	373	11	2067	-22	381	1.01	3.08	0.19	0.03
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
188	1A	-95	6	925	-2	151	1.01	3.08	0.08	0.01
188	1B	-98	6	862	-2	151	1.01	3.08	0.07	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
189	1A	-160	48	-207	15	263	1.01	3.08	0.10	0.02
189	1B	-172	48	-286	15	263	1.01	3.08	0.10	0.02
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
190	1A	-311	-13	1617	-8	469	1.01	3.08	0.14	0.04
190	1B	-315	-13	1557	-8	469	1.01	3.08	0.14	0.04
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
191	1A	-476	-27	1495	6	879	1.01	3.08	0.13	0.07
191	1B	-485	-27	1442	6	879	1.01	3.08	0.12	0.07
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
192	1A	534	-57	702	8	740	1.01	3.08	0.30	0.06
192	1B	526	-57	658	8	740	1.01	3.08	0.30	0.06

Novembre 2016

Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
193	1A	338	13	1898	-21	444	1.01	3.08	0.18	0.04	
193	1B	332	13	1838	-21	444	1.01	3.08	0.17	0.04	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
194	1A	318	22	1508	-6	617	1.01	3.08	0.14	0.05	
194	1B	309	22	1443	-6	617	1.01	3.08	0.14	0.05	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
195	1A	257	55	620	8	409	1.01	3.08	0.22	0.03	
195	1B	250	55	578	8	409	1.01	3.08	0.22	0.03	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
196	1A	-27	-5	-115	-2	43	1.01	3.08	0.01	0.00	
196	1B	-28	-5	-138	-2	43	1.01	3.08	0.01	0.00	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
197	1A	82	-11	-110	-2	109	1.01	3.08	0.05	0.01	
197	1B	78	-11	-131	-2	109	1.01	3.08	0.05	0.01	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
198	1A	-99	-37	-61	-6	71	1.01	3.08	0.08	0.01	
198	1B	-102	-37	-73	-6	71	1.01	3.08	0.08	0.01	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
199	1A	3354	251	-5027	52	3157	2.01	3.08	0.80	0.23	
199	1B	3263	251	-5074	52	3157	2.01	3.08	0.80	0.23	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	2 d 8/20	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
200	1A	-1891	128	-3823	89	3763	1.01	3.08	0.08	0.28	
200	1B	-1975	128	-3859	89	3763	1.01	3.08	0.08	0.28	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
201	1A	-1556	-38	-2332	65	2737	1.01	3.08	0.05	0.21	
201	1B	-1614	-38	-2360	65	2737	1.01	3.08	0.05	0.21	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
202	1A	-976	-22	-1982	45	1883	1.01	3.08	0.04	0.14	
202	1B	-1007	-22	-2004	45	1883	1.01	3.08	0.04	0.14	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
203	1A	-629	-5	-2195	33	1113	1.01	3.08	0.04	0.08	
203	1B	-644	-5	-2241	33	1113	1.01	3.08	0.04	0.08	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
204	1A	-14068	541	-8132	102	5996	1.01	3.08	0.38	0.41	
204	1B	-14336	541	-8264	102	5996	1.01	3.08	0.38	0.41	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
205	1A	-6711	131	1945	266	2608	1.01	3.08	0.43	0.21	
205	1B	-6804	131	1861	266	2608	1.01	3.08	0.42	0.21	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
206	1A	-3123	-171	1126	163	635	1.01	3.08	0.26	0.05	
206	1B	-3166	-171	1055	163	635	1.01	3.08	0.25	0.05	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
207	1A	-1800	-64	-835	44	736	1.01	3.08	0.05	0.06	
207	1B	-1833	-64	-853	44	736	1.01	3.08	0.05	0.06	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					
208	1A	-483	-29	967	6	428	1.01	3.08	0.09	0.03	
208	1B	-492	-29	923	6	428	1.01	3.08	0.08	0.03	
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)					

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**

 Elem.: **GUSCIO (parete)** Gruppo: **41** Tabella: **Tabella muri spessore 20**

 Descrizione: **Pareti ascensore liv4**

 Rck: **300.00** kg/cmq fyk: **4580.0** kg/cmq Copriferro: **3.0** cm

 Spessore: **20.0** cm Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**

 Diam. vertic.: **14** mm Passo vertic.: **20** cm ρ vertic.: **0.77** % Diam. agg. vertic.: **14** mm Passo agg. vertic.: **20** cm

 Diam. orizz.: **8** mm Passo orizz.: **20** cm ρ orizz.: **0.25** % Diam. agg. orizz.: **8** mm Passo agg. orizz.: **20** cm

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb. Note	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	V	Ao	Av	Indice di resistenza	
	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/20 cm	cmq/20 cm	cmq/20 cm	N, M	Bielle
1 1A	1257	-18	2790	47	1538	1.01	3.08	0.37	0.12
1 1B	1240	-18	2683	47	1538	1.01	3.08	0.37	0.12
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
2 1A	755	-5	3129	-107	756	1.01	3.08	0.37	0.06
2 1B	741	-5	3024	-107	756	1.01	3.08	0.36	0.06
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
3 1A	125	-4	934	-15	113	1.01	3.08	0.09	0.01
3 1B	118	-4	913	-15	113	1.01	3.08	0.09	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
4 1A	35	-5	669	-9	65	1.01	3.08	0.06	0.01
4 1B	28	-5	646	-9	65	1.01	3.08	0.06	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
5 1A	-30	6	439	11	64	1.01	3.08	0.05	0.01
5 1B	-38	6	422	11	64	1.01	3.08	0.05	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
6 1A	-67	6	127	17	116	1.01	3.08	0.03	0.01
6 1B	-74	6	109	17	116	1.01	3.08	0.03	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
7 1A	-105	3	-113	8	206	1.01	3.08	0.01	0.02
7 1B	-113	3	-131	8	206	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
8 1A	547	16	2260	16	852	1.01	3.08	0.20	0.07
8 1B	537	16	2194	16	852	1.01	3.08	0.20	0.07
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
9 1A	-377	-7	1177	-9	653	1.01	3.08	0.11	0.05
9 1B	-388	-7	1121	-9	653	1.01	3.08	0.10	0.05
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
10 1A	-379	-12	711	-9	629	1.01	3.08	0.07	0.05
10 1B	-398	-12	663	-9	629	1.01	3.08	0.06	0.05
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
11 1A	-237	-6	-336	11	227	1.01	3.08	0.01	0.02
11 1B	-256	-6	-371	11	227	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
12 1A	832	-13	2060	-8	1126	1.01	3.08	0.25	0.09
12 1B	822	-13	1997	-8	1126	1.01	3.08	0.24	0.09

Novembre 2016

Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
14	1A	394	13	1015	16	785	1.01	3.08	0.14	0.06
14	1B	387	13	995	16	785	1.01	3.08	0.14	0.06
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
15	1A	-417	6	-368	7	725	1.01	3.08	0.01	0.06
15	1B	-424	6	-378	7	725	1.01	3.08	0.01	0.06
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
16	1A	-302	5	-602	11	192	1.01	3.08	0.01	0.01
16	1B	-326	5	-649	11	192	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
17	1A	-338	-5	-817	-9	370	1.01	3.08	0.01	0.03
17	1B	-374	-5	-948	-9	370	1.01	3.08	0.02	0.03
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
18	1A	152	5	665	-6	282	1.01	3.08	0.06	0.02
18	1B	141	5	611	-6	282	1.01	3.08	0.06	0.02
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
19	1A	64	6	1634	22	122	1.01	3.08	0.16	0.01
19	1B	56	6	1589	22	122	1.01	3.08	0.15	0.01
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
20	1A	741	-10	3605	-81	859	1.01	3.08	0.38	0.07
20	1B	729	-10	3520	-81	859	1.01	3.08	0.37	0.07
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
21	1A	175	3	301	1	171	1.01	3.08	0.05	0.01
21	1B	166	3	268	1	171	1.01	3.08	0.05	0.01
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
22	1A	151	5	917	-3	101	1.01	3.08	0.08	0.01
22	1B	133	5	818	-3	101	1.01	3.08	0.07	0.01
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
23	1A	-24	5	749	-7	34	1.01	3.08	0.07	0.00
23	1B	-32	5	727	-7	34	1.01	3.08	0.07	0.00
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
24	1A	-21	4	702	-8	42	1.01	3.08	0.07	0.00
24	1B	-29	4	653	-8	42	1.01	3.08	0.06	0.00
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
25	1A	55	-4	690	-16	60	1.01	3.08	0.07	0.00
25	1B	42	-4	571	-16	60	1.01	3.08	0.06	0.00
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
26	1A	-136	1	-162	7	233	1.01	3.08	0.01	0.02
26	1B	-143	1	-173	7	233	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
27	1A	-151	-1	-230	6	261	1.01	3.08	0.01	0.02
27	1B	-158	-1	-241	6	261	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
28	1A	-154	-1	-305	4	267	1.01	3.08	0.01	0.02
28	1B	-161	-1	-316	4	267	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
29	1A	-141	-1	-372	3	246	1.01	3.08	0.01	0.02
29	1B	-148	-1	-382	3	246	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
30	1A	-113	-2	-422	2	193	1.01	3.08	0.01	0.02

Novembre 2016

30	1B	-119	-2	-430	2	193	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
31	1A	-65	-2	-441	1	104	1.01	3.08	0.01	0.01
31	1B	-70	-2	-447	1	104	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
32	1A	-23	-4	-438	-3	30	1.01	3.08	0.01	0.00
32	1B	-29	-4	-454	-3	30	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
33	1A	-135	3	127	14	218	1.01	3.08	0.02	0.02
33	1B	-144	3	115	14	218	1.01	3.08	0.02	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
34	1A	-165	-3	-229	12	266	1.01	3.08	0.01	0.02
34	1B	-174	-3	-245	12	266	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
35	1A	-170	-3	-377	9	281	1.01	3.08	0.01	0.02
35	1B	-178	-3	-394	9	281	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
36	1A	-155	-4	-519	7	263	1.01	3.08	0.01	0.02
36	1B	-161	-4	-538	7	263	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
37	1A	-123	-4	-648	6	210	1.01	3.08	0.01	0.02
37	1B	-129	-4	-667	6	210	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
38	1A	-76	-5	-764	5	121	1.01	3.08	0.01	0.01
38	1B	-79	-5	-782	5	121	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
39	1A	-12	-7	-871	4	19	1.01	3.08	0.02	0.00
39	1B	-18	-7	-895	4	19	1.01	3.08	0.02	0.00
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
40	1A	-106	5	244	10	187	1.01	3.08	0.03	0.01
40	1B	-114	5	230	10	187	1.01	3.08	0.03	0.01
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
41	1A	-149	-5	-186	9	260	1.01	3.08	0.01	0.02
41	1B	-158	-5	-205	9	260	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
42	1A	-168	-5	-428	7	286	1.01	3.08	0.01	0.02
42	1B	-175	-5	-453	7	286	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
43	1A	-164	-5	-658	6	273	1.01	3.08	0.01	0.02
43	1B	-170	-5	-688	6	273	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
44	1A	-137	-5	-873	5	219	1.01	3.08	0.01	0.02
44	1B	-140	-5	-906	5	219	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
45	1A	-88	-6	-1067	4	128	1.01	3.08	0.02	0.01
45	1B	-91	-6	-1104	4	128	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
46	1A	-32	-8	-1271	4	21	1.01	3.08	0.02	0.00
46	1B	-38	-8	-1318	4	21	1.01	3.08	0.02	0.00
Spess.= 20.0 cm		Ao= --	Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					

Novembre 2016

47	1A	103	-5	406	-8	174	1.01	3.08	0.04	0.01
47	1B	95	-5	391	-8	174	1.01	3.08	0.04	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
48	1A	-108	-5	-126	-7	230	1.01	3.08	0.01	0.02
48	1B	-117	-5	-147	-7	230	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
49	1A	-146	4	-446	-6	255	1.01	3.08	0.01	0.02
49	1B	-155	4	-476	-6	255	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
50	1A	-170	4	-755	-5	256	1.01	3.08	0.01	0.02
50	1B	-179	4	-793	-5	256	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
51	1A	-168	4	-1069	4	229	1.01	3.08	0.02	0.02
51	1B	-176	4	-1117	4	229	1.01	3.08	0.02	0.02
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
52	1A	-123	-4	-1384	3	158	1.01	3.08	0.02	0.01
52	1B	-127	-4	-1442	3	158	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
53	1A	-17	-5	-1626	2	26	1.01	3.08	0.02	0.00
53	1B	-23	-5	-1695	2	26	1.01	3.08	0.03	0.00
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
54	1A	109	-4	424	-12	136	1.01	3.08	0.05	0.01
54	1B	102	-4	410	-12	136	1.01	3.08	0.05	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
55	1A	81	-3	-80	-9	148	1.01	3.08	0.03	0.01
55	1B	73	-3	-102	-9	148	1.01	3.08	0.03	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
56	1A	-111	-2	-422	-5	165	1.01	3.08	0.01	0.01
56	1B	-120	-2	-455	-5	165	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
57	1A	-160	3	-766	2	183	1.01	3.08	0.01	0.01
57	1B	-169	3	-810	2	183	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
58	1A	-202	4	-1141	6	200	1.01	3.08	0.02	0.02
58	1B	-211	4	-1199	6	200	1.01	3.08	0.02	0.02
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
59	1A	-227	4	-1588	8	208	1.01	3.08	0.02	0.02
59	1B	-237	4	-1663	8	208	1.01	3.08	0.03	0.02
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
60	1A	-202	3	-2131	10	151	1.01	3.08	0.03	0.01
60	1B	-214	3	-2234	10	151	1.01	3.08	0.03	0.01
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
61	1A	-490	3	550	4	937	1.01	3.08	0.05	0.07
61	1B	-500	3	537	4	937	1.01	3.08	0.05	0.07
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
62	1A	-533	2	593	2	1063	1.01	3.08	0.05	0.08
62	1B	-545	2	578	2	1063	1.01	3.08	0.05	0.08
Spess.= 20.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
63	1A	-563	1	-561	-2	1142	1.01	3.08	0.01	0.09
63	1B	-577	1	-577	-2	1142	1.01	3.08	0.01	0.09

Novembre 2016

Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
65	1A	628	-1	-714	-4	1206	1.01	3.08	0.16	0.09
65	1B	612	-1	-731	-4	1206	1.01	3.08	0.16	0.09
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
66	1A	623	-2	-715	-5	1183	1.01	3.08	0.16	0.09
66	1B	607	-2	-731	-5	1183	1.01	3.08	0.16	0.09
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
67	1A	576	-4	-611	-6	1072	1.01	3.08	0.16	0.08
67	1B	560	-4	-637	-6	1072	1.01	3.08	0.15	0.08
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
68	1A	503	10	884	13	987	1.01	3.08	0.16	0.08
68	1B	493	10	863	13	987	1.01	3.08	0.15	0.08
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
69	1A	568	9	789	10	1103	1.01	3.08	0.17	0.09
69	1B	556	9	766	10	1103	1.01	3.08	0.17	0.09
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
70	1A	636	7	689	6	1189	1.01	3.08	0.18	0.09
70	1B	623	7	664	6	1189	1.01	3.08	0.18	0.09
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
72	1A	663	1	-820	2	1237	1.01	3.08	0.17	0.10
72	1B	648	1	-844	2	1237	1.01	3.08	0.17	0.10
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
73	1A	637	-3	-934	1	1180	1.01	3.08	0.17	0.09
73	1B	621	-3	-956	1	1180	1.01	3.08	0.16	0.09
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
74	1A	587	-7	-1038	1	1088	1.01	3.08	0.17	0.08
74	1B	570	-7	-1058	1	1088	1.01	3.08	0.16	0.08
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
75	1A	559	15	1241	12	1036	1.01	3.08	0.18	0.08
75	1B	551	15	1206	12	1036	1.01	3.08	0.18	0.08
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
77	1A	791	16	710	8	1225	1.01	3.08	0.25	0.10
77	1B	778	16	675	8	1225	1.01	3.08	0.24	0.10
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
78	1A	776	14	-741	5	1198	1.01	3.08	0.24	0.09
78	1B	762	14	-774	5	1198	1.01	3.08	0.23	0.09
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
80	1A	596	1	-1117	-1	1122	1.01	3.08	0.15	0.09
80	1B	581	1	-1148	-1	1122	1.01	3.08	0.15	0.09
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
81	1A	-531	-11	-1344	-3	1019	1.01	3.08	0.02	0.08
81	1B	-547	-11	-1374	-3	1019	1.01	3.08	0.02	0.08
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
82	1A	1089	16	1689	7	1413	1.01	3.08	0.32	0.11
82	1B	1071	16	1630	7	1413	1.01	3.08	0.32	0.11
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				
83	1A	1025	31	1001	20	1306	1.01	3.08	0.35	0.10
83	1B	1007	31	952	20	1306	1.01	3.08	0.35	0.10
Spess.=	20.0 cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)				

Novembre 2016

87	1A	783	20	-1148	13	777	1.01	3.08	0.26	0.06
87	1B	768	20	-1185	13	777	1.01	3.08	0.25	0.06
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
88	1A	739	-21	-1381	-10	884	1.01	3.08	0.25	0.07
88	1B	722	-21	-1420	-10	884	1.01	3.08	0.24	0.07
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
89	1A	911	39	1188	84	1042	1.01	3.08	0.34	0.08
89	1B	893	39	1121	84	1042	1.01	3.08	0.34	0.08
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
90	1A	871	36	930	86	1175	1.01	3.08	0.33	0.09
90	1B	853	36	875	86	1175	1.01	3.08	0.32	0.09
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
91	1A	814	19	-777	70	1191	1.01	3.08	0.26	0.09
91	1B	796	19	-825	70	1191	1.01	3.08	0.26	0.09
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
94	1A	809	46	-2091	107	1132	1.01	3.08	0.34	0.09
94	1B	794	46	-2134	107	1132	1.01	3.08	0.34	0.09
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
95	1A	481	-17	-1120	74	387	1.01	3.08	0.17	0.03
95	1B	464	-17	-1172	74	387	1.01	3.08	0.17	0.03
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
96	1A	-510	7	-611	8	472	1.01	3.08	0.01	0.04
96	1B	-569	7	-669	8	472	1.01	3.08	0.01	0.04
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
97	1A	-193	4	-224	6	282	1.01	3.08	0.01	0.02
97	1B	-224	4	-237	6	282	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
98	1A	179	3	-131	4	201	1.01	3.08	0.05	0.02
98	1B	167	3	-140	4	201	1.01	3.08	0.05	0.02
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
99	1A	319	3	325	3	211	1.01	3.08	0.09	0.02
99	1B	294	3	282	3	211	1.01	3.08	0.08	0.02
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
100	1A	-222	3	-2283	-6	171	1.01	3.08	0.03	0.01
100	1B	-243	3	-2395	-6	171	1.01	3.08	0.04	0.01
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
101	1A	52	4	-1794	-8	92	1.01	3.08	0.03	0.01
101	1B	42	4	-1867	-8	92	1.01	3.08	0.03	0.01
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
102	1A	78	7	-1430	-6	151	1.01	3.08	0.04	0.01
102	1B	68	7	-1480	-6	151	1.01	3.08	0.04	0.01
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
103	1A	96	6	-1016	-5	189	1.01	3.08	0.04	0.01
103	1B	86	6	-1045	-5	189	1.01	3.08	0.04	0.01
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
104	1A	-110	3	-577	2	222	1.01	3.08	0.01	0.02
104	1B	-124	3	-600	2	222	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.=		20.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
105	1A	-175	3	-694	4	362	1.01	3.08	0.01	0.03
105	1B	-192	3	-711	4	362	1.01	3.08	0.01	0.03

Novembre 2016

Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
110	1A	-424	-3	-608	11	874	1.01	3.08	0.01	0.07
110	1B	-444	-3	-637	11	874	1.01	3.08	0.01	0.07
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
111	1A	190	5	-1059	-5	348	1.01	3.08	0.06	0.03
111	1B	175	5	-1088	-5	348	1.01	3.08	0.06	0.03
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
112	1A	265	4	-1080	-5	478	1.01	3.08	0.08	0.04
112	1B	248	4	-1110	-5	478	1.01	3.08	0.07	0.04
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
116	1A	479	-7	-1070	-4	940	1.01	3.08	0.14	0.07
116	1B	460	-7	-1090	-4	940	1.01	3.08	0.14	0.07
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
117	1A	180	5	-1434	-6	301	1.01	3.08	0.06	0.02
117	1B	166	5	-1481	-6	301	1.01	3.08	0.06	0.02
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
118	1A	275	-3	-1453	-8	460	1.01	3.08	0.08	0.04
118	1B	258	-3	-1497	-8	460	1.01	3.08	0.08	0.04
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
121	1A	-401	-13	-1382	-11	809	1.01	3.08	0.02	0.06
121	1B	-420	-13	-1408	-11	809	1.01	3.08	0.02	0.06
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
122	1A	-458	-16	-1421	-10	915	1.01	3.08	0.02	0.07
122	1B	-476	-16	-1450	-10	915	1.01	3.08	0.02	0.07
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
123	1A	136	-2	-1836	-9	262	1.01	3.08	0.04	0.02
123	1B	119	-2	-1905	-9	262	1.01	3.08	0.04	0.02
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
124	1A	236	-3	-1818	-10	399	1.01	3.08	0.07	0.03
124	1B	216	-3	-1875	-10	399	1.01	3.08	0.06	0.03
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
127	1A	713	-13	-1674	-16	927	1.01	3.08	0.22	0.07
127	1B	693	-13	-1706	-16	927	1.01	3.08	0.21	0.07
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
128	1A	670	-23	-1567	-10	883	1.01	3.08	0.24	0.07
128	1B	651	-23	-1605	-10	883	1.01	3.08	0.23	0.07
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
129	1A	-243	-3	-2075	-4	229	1.01	3.08	0.03	0.02
129	1B	-264	-3	-2159	-4	229	1.01	3.08	0.03	0.02
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
130	1A	-235	-4	-2023	5	266	1.01	3.08	0.03	0.02
130	1B	-254	-4	-2088	5	266	1.01	3.08	0.03	0.02
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
133	1A	425	-6	-2191	41	613	1.01	3.08	0.12	0.05
133	1B	407	-6	-2227	41	613	1.01	3.08	0.12	0.05
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			
134	1A	733	-12	-1378	72	1019	1.01	3.08	0.22	0.08
134	1B	714	-12	-1434	72	1019	1.01	3.08	0.22	0.08
Spess.=	20.0	cm	Ao=	--	Av=	--	(e arm. base nelle due direzioni)			

Lavoro: **Stato di Progetto finale** Intestazione lavoro: **Progetto**

 Elem.: **GUSCIO (parete)** Gruppo: **42** Tabella: **Tabella muri spessore 20**

 Descrizione: **Pareti ascensore extracorsa**

 Rck: **300.00** kg/cmq fyk: **4580.0** kg/cmq Copriferro: **3.0** cm

 Spessore: **20.0** cm Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**

 Diam. vertic.: **14** mm Passo vertic.: **20** cm ρ vertic.: **0.77** % Diam. agg. vertic.: **14** mm Passo agg. vertic.: **20** cm

 Diam. orizz.: **8** mm Passo orizz.: **20** cm ρ orizz.: **0.25** % Diam. agg. orizz.: **8** mm Passo agg. orizz.: **20** cm

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	V	Ao	Av	Indice di resistenza	
Note	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/20 cm	cmq/20 cm	cmq/20 cm	N, M	Bielle
1 1A	-46	-2	78	-3	88	1.01	3.08	0.01	0.01
1 1B	-49	-2	64	-3	88	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
2 1A	45	2	-276	5	85	1.01	3.08	0.02	0.01
2 1B	41	2	-283	5	85	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
3 1A	-89	-2	-262	-1	148	1.01	3.08	0.01	0.01
3 1B	-93	-2	-271	-1	148	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
4 1A	-75	1	-179	4	153	1.01	3.08	0.01	0.01
4 1B	-84	1	-186	4	153	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
5 1A	-26	-1	62	-1	26	1.01	3.08	0.01	0.00
5 1B	-31	-1	45	-1	26	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
6 1A	66	-1	-93	-3	126	1.01	3.08	0.02	0.01
6 1B	59	-1	-101	-3	126	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
7 1A	78	-1	-137	-4	145	1.01	3.08	0.02	0.01
7 1B	69	-1	-142	-4	145	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
8 1A	93	-1	-164	-4	153	1.01	3.08	0.03	0.01
8 1B	84	-1	-169	-4	153	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
9 1A	93	-1	-180	-4	144	1.01	3.08	0.03	0.01
9 1B	85	-1	-186	-4	144	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
10 1A	84	-1	-183	-4	119	1.01	3.08	0.02	0.01
10 1B	77	-1	-189	-4	119	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
11 1A	58	-1	-160	-4	78	1.01	3.08	0.02	0.01
11 1B	53	-1	-169	-4	78	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
12 1A	25	1	-76	-3	29	1.01	3.08	0.01	0.00
12 1B	21	1	-94	-3	29	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					

Novembre 2016

13	1A	-119	-1	-120	0	168	1.01	3.08	0.01	0.01
13	1B	-125	-1	-125	0	168	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
14	1A	-129	-0	-92	0	136	1.01	3.08	0.01	0.01
14	1B	-135	-0	-97	0	136	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
15	1A	-114	-0	-87	1	97	1.01	3.08	0.01	0.01
15	1B	-122	-0	-93	1	97	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
16	1A	-100	-1	-85	1	66	1.01	3.08	0.01	0.01
16	1B	-108	-1	-91	1	66	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
17	1A	-77	-1	-79	-1	46	1.01	3.08	0.01	0.00
17	1B	-84	-1	-84	-1	46	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
18	1A	-47	-2	-51	-2	27	1.01	3.08	0.01	0.00
18	1B	-52	-2	-60	-2	27	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
19	1A	-3	1	85	-3	6	1.01	3.08	0.01	0.00
19	1B	-6	1	71	-3	6	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
20	1A	-91	-1	-174	2	150	1.01	3.08	0.01	0.01
20	1B	-104	-1	-187	2	150	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
21	1A	-135	-1	-169	-1	194	1.01	3.08	0.01	0.02
21	1B	-151	-1	-186	-1	194	1.01	3.08	0.01	0.02
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
22	1A	-133	-1	106	-2	145	1.01	3.08	0.01	0.01
22	1B	-145	-1	93	-2	145	1.01	3.08	0.01	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
23	1A	-61	-1	62	-2	22	1.01	3.08	0.01	0.00
23	1B	-68	-1	51	-2	22	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
24	1A	25	-1	-62	3	11	1.01	3.08	0.01	0.00
24	1B	21	-1	-80	3	11	1.01	3.08	0.01	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
25	1A	63	1	-148	5	55	1.01	3.08	0.02	0.00
25	1B	58	1	-155	5	55	1.01	3.08	0.02	0.00
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
29	1A	108	2	-128	9	177	1.01	3.08	0.03	0.01
29	1B	103	2	-135	9	177	1.01	3.08	0.03	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					
30	1A	67	3	162	9	129	1.01	3.08	0.02	0.01
30	1B	64	3	150	9	129	1.01	3.08	0.02	0.01
Spess.= 20.0 cm Ao= --			Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)					

Verifiche NUOVA STRUTTURA IN C.A.

Il tabulato che riguarda la verifica degli elementi in c.a.

Lavoro: **st** Intestazione lavoro: **st**
 Elemento: **TRAVE** Gruppo: **2** Tabella: **Tabella travi**
 Descrizione: **Travi**
 Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm²
 Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
 Verifica in ottemperanza alle NTC2008 x/d <= **0.30**
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 38 NI 111 NF 113 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
 qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	103	18	0	24	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00
1B	0	-0	103	18	0	24	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	4	-0	85	18	0	23	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00
1B	4	-0	85	18	0	23	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	7	-0	66	18	0	23	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00
1B	7	-0	66	18	0	23	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	11	-0	48	18	0	22	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00
1B	11	-0	48	18	0	22	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	15	-0	29	18	0	21	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
1B	15	-0	29	18	0	21	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	19	-0	11	18	0	21	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
1B	19	-0	11	18	0	21	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	22	-0	-8	18	0	20	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
1B	22	-0	-8	18	0	20	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	26	-0	-26	18	0	19	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
1B	26	-0	-26	18	0	19	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	30	-0	-45	18	0	19	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00
1B	30	-0	-45	18	0	19	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	33	-0	-63	18	0	18	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00
1B	33	-0	-63	18	0	18	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	37	-0	-82	18	0	17	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	37	-0	-82	18	0	17	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

ASTA NUM. 39 NI 113 NF 115 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	92	20	0	18	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	0	-0	92	20	0	18	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	4	-0	73	20	0	18	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	4	-0	73	20	0	18	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	7	-0	55	20	0	17	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	7	-0	55	20	0	17	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	11	-0	36	20	0	16	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	11	-0	36	20	0	16	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	15	-0	18	20	0	15	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	18	20	0	15	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	19	-0	-1	20	0	15	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	19	-0	-1	20	0	15	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	22	-0	-19	20	0	14	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	22	-0	-19	20	0	14	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	26	-0	-38	20	0	13	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	26	-0	-38	20	0	13	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	30	-0	-56	20	0	12	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	30	-0	-56	20	0	12	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	33	-0	-75	20	0	12	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	33	-0	-75	20	0	12	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	37	-0	-93	20	0	11	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	37	-0	-93	20	0	11	-12	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

ASTA NUM. 40 NI 115 NF 117 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	99	18	0	12	-17	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	0	-0	100	18	0	12	-17	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	4	-0	81	18	0	11	-17	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	4	-0	81	18	0	11	-17	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	7	-0	62	18	0	11	-17	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	7	-0	63	18	0	11	-17	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	11	-0	44	18	0	10	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	11	-0	44	18	0	10	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	15	-0	25	18	0	9	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	26	18	0	9	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	19	-0	7	18	0	9	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	19	-0	7	18	0	9	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	22	-0	-12	18	0	8	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	22	-0	-11	18	0	8	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	26	-0	-30	18	0	7	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	26	-0	-30	18	0	7	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	30	-0	-49	18	0	7	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	30	-0	-48	18	0	7	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	33	-0	-67	18	0	6	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	33	-0	-67	18	0	6	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	37	-0	-86	18	0	5	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	37	-0	-85	18	0	5	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	

ASTA NUM. 41 NI 117 NF 119 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	79	9	0	6	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	0	-0	79	9	0	6	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	4	-0	60	9	0	6	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	4	-0	60	9	0	6	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1A	7	-0	42	9	0	6	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	7	-0	42	9	0	6	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	11	-0	23	9	0	5	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	11	-0	23	9	0	5	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	15	-0	5	9	0	5	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	5	9	0	5	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	19	-0	-14	9	0	5	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	19	-0	-14	9	0	5	-16	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	22	-0	-32	9	0	4	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	22	-0	-32	9	0	4	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	26	-0	-51	9	0	4	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	26	-0	-51	9	0	4	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	30	-0	-69	9	0	4	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	30	-0	-69	9	0	4	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	33	-0	-88	9	0	3	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	33	-0	-88	9	0	3	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	37	-0	-106	9	0	3	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	11.2
1B	37	-0	-106	9	0	3	-17	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
ASTA NUM. 42		NI 119		NF 121		SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)												
categoria: p.p. y qy tot.																		
qy medio: 5.0000		5.0000		kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	87	-12	0	4	-13	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	0	-0	87	-12	0	4	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	4	-0	69	-12	0	5	-13	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	4	-0	69	-12	0	5	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	7	-0	50	-12	0	5	-13	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	7	-0	50	-12	0	5	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	11	-0	32	-12	0	5	-13	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	11	-0	32	-12	0	5	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	15	-0	13	-12	0	6	-13	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	13	-12	0	6	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1A	19	-0	-5	-12	0	6	-13	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	19	-0	-5	-12	0	6	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	22	-0	-24	-12	0	7	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	22	-0	-24	-12	0	7	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	26	-0	-42	-12	0	7	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	26	-0	-42	-12	0	7	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	30	-0	-61	-12	0	8	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	30	-0	-61	-12	0	8	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	33	-0	-79	-12	0	8	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	33	-0	-79	-12	0	8	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	37	-0	-98	-12	0	8	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	37	-0	-98	-12	0	8	-14	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

ASTA NUM. 43 NI 121 NF 24 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m	cmq	cmq	cmq	cmq		Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	98	-74	0	10	-8	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	0	-0	98	-74	0	10	-8	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	4	-0	79	-74	0	12	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	4	-0	79	-74	0	12	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	7	-0	61	-74	0	15	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	7	-0	61	-74	0	15	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	11	-0	42	-74	0	18	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	11	-0	42	-74	0	18	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	15	-0	24	-74	0	21	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	24	-74	0	21	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	19	-0	5	-74	0	23	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	19	-0	5	-74	0	23	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	22	-0	-13	-74	0	26	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	22	-0	-13	-74	0	26	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	26	-0	-32	-74	0	29	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	26	-0	-32	-74	0	29	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2



Novembre 2016

1A	30	-0	-50	-74	0	32	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	30	-0	-50	-74	0	32	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	33	-0	-69	-74	0	34	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	33	-0	-69	-74	0	34	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	37	-0	-87	-74	0	37	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	37	-0	-87	-74	0	37	-8	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

ASTA NUM. 44 NI 24 NF 22 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
 qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	108	-246	0	38	0	6.47	3.08	6.47	4.21	0.00	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2
1B	0	-0	108	-246	0	38	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.00	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	4	-0	89	-246	0	48	-15	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2
1B	4	-0	89	-246	0	48	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.00	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	7	-0	71	-246	0	57	-15	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2
1B	7	-0	71	-246	0	57	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.00	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	11	-0	52	-246	0	66	-15	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2
1B	11	-0	52	-246	0	66	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.00	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	15	-0	34	-246	0	75	-15	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	34	-246	0	75	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.00	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	19	-0	15	-246	0	84	-11	6.47	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2
1B	19	-0	15	-246	0	84	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.00	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	22	-0	-3	-246	0	94	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.00	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2
1B	22	-0	-3	-246	0	94	-5	6.47	3.08	4.21	6.47	0.12	0.00	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	26	-0	-22	-246	0	103	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.14	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2
1B	26	-0	-22	-246	0	103	-9	6.47	3.08	4.21	6.47	0.14	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	30	-0	-40	-246	0	112	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.14	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2
1B	30	-0	-40	-246	0	112	-9	6.47	3.08	4.21	6.47	0.14	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	33	-0	-59	-246	0	121	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.14	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2
1B	33	-0	-59	-246	0	121	-9	6.47	3.08	4.21	6.47	0.14	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A	37	-0	-77	-246	0	131	0	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2
1B	37	-0	-77	-246	0	131	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.14	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	11.2

apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

ASTA NUM. 45 NI 22 NF 32 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	106	-588	0	132	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.01	0.01	0.08	0.00	11.2
1B	0	-0	107	-588	0	132	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.14	0.01	0.01	0.08	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	4	-0	88	-588	0	154	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.02	0.01	0.08	0.00	11.2
1B	4	-0	89	-588	0	154	-0	6.47	3.08	4.21	6.47	0.14	0.02	0.01	0.08	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	7	-0	69	-588	0	176	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.02	0.01	0.08	0.00	11.2
1B	7	-0	70	-588	0	176	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.02	0.01	0.08	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	11	-0	51	-588	0	198	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.02	0.01	0.08	0.00	11.2
1B	11	-0	52	-588	0	198	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.02	0.01	0.08	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	15	-0	32	-588	0	220	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.02	0.01	0.08	0.00	11.2
1B	15	-0	33	-588	0	220	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.02	0.01	0.08	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	19	-0	14	-588	0	242	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.03	0.01	0.08	0.00	11.2
1B	19	-0	15	-588	0	242	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.03	0.01	0.08	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	22	-0	-5	-588	0	264	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.03	0.01	0.08	0.00	11.2
1B	22	-0	-4	-588	0	264	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.03	0.01	0.08	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	26	-0	-23	-588	0	286	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.03	0.01	0.08	0.00	11.2
1B	26	-0	-22	-588	0	286	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.03	0.01	0.08	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	30	-0	-42	-588	0	308	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.03	0.01	0.08	0.00	11.2
1B	30	-0	-41	-588	0	308	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.03	0.01	0.08	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	33	-0	-60	-588	0	330	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.04	0.01	0.08	0.00	11.2
1B	33	-0	-59	-588	0	330	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.04	0.01	0.08	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	37	-0	-79	-588	0	353	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.04	0.01	0.08	0.00	11.2
1B	37	-0	-78	-588	0	353	8	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.04	0.01	0.08	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	

ASTA NUM. 46 NI 32 NF 19 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	107	-531	0	354	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.04	0.01	0.07	0.00	11.2



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B	0	-0	109	-531	0	354	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.04	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																		
1A	4	-0	89	-531	0	374	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.04	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
1B	4	-0	90	-531	0	374	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.04	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																		
1A	7	-0	70	-531	0	394	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.04	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
1B	7	-0	72	-531	0	394	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.04	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																		
1A	11	-0	52	-531	0	414	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
1B	11	-0	53	-531	0	414	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																		
1A	15	-0	33	-531	0	434	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	35	-531	0	434	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																		
1A	19	-0	15	-531	0	454	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
1B	19	-0	16	-531	0	454	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																		
1A	22	-0	-4	-531	0	474	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
1B	22	-0	-2	-531	0	474	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																		
1A	26	-0	-22	-531	0	494	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
1B	26	-0	-21	-531	0	494	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																		
1A	30	-0	-41	-531	0	514	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
1B	30	-0	-39	-531	0	514	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																		
1A	33	-0	-59	-531	0	534	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
1B	33	-0	-58	-531	0	534	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
apost= 3.39 aant= -- ainf= 3.39 asup= 1.13 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																		
1A	37	-0	-78	-531	0	554	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2
1B	37	-0	-76	-531	0	554	19	6.47	3.08	6.47	4.21	0.14	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	11.2

ASTA NUM. 54 NI 129 NF 131 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m	cmq	cmq	cmq	cmq		Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	82	-7	0	-3	-30	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	0	-0	106	-7	0	-3	-38	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.02	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	4	-0	63	-7	0	-3	-30	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	4	-0	87	-7	0	-3	-38	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	7	-0	45	-7	0	-3	-30	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	7	-0	69	-7	0	-3	-38	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																	
1A	11	-0	26	-7	0	-3	-30	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B	11	-0	50	-7	0	-3	-38	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	15	-0	8	-7	0	-2	-30	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	32	-7	0	-2	-38	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	19	-0	-11	-7	0	-2	-30	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	19	-0	13	-7	0	-2	-38	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	22	-0	-29	-7	0	-2	-43	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	22	-0	-5	-7	0	-2	-49	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	26	-0	-48	-7	0	-2	-43	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	26	-0	-24	-7	0	-2	-60	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	30	-0	-66	-7	0	-1	-43	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	30	-0	-42	-7	0	-1	-72	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	33	-0	-85	-7	0	-1	-43	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	33	-0	-61	-7	0	-1	-85	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	37	-0	-103	-7	0	-1	-26	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	37	-0	-79	-7	0	-1	-43	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														

ASTA NUM. 55 NI 131 NF 133 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	39	9	0	5	-25	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	0	-0	73	9	0	5	-49	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2													
1A	4	-0	20	9	0	4	-25	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	4	-0	54	9	0	4	-49	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2													
1A	7	-0	2	9	0	4	-25	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	7	-0	36	9	0	4	-49	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2													
1A	11	-0	-17	9	0	4	-25	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	11	-0	17	9	0	4	-49	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2													
1A	15	-0	-35	9	0	3	-25	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	-1	9	0	3	-49	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2													
1A	19	-0	-54	9	0	3	-63	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.01	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	19	-0	-20	9	0	3	-49	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2													
1A	22	-0	-72	9	0	3	-45	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B	22	-0	-38	9	0	3	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	26	-0	-91	9	0	2	-45	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	26	-0	-57	9	0	2	-85	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	30	-0	-109	9	0	2	-45	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	11.2
1B	30	-0	-75	9	0	2	-97	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	33	-0	-128	9	0	2	-45	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	11.2
1B	33	-0	-94	9	0	2	-110	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	37	-0	-146	9	0	1	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	11.2
1B	37	-0	-112	9	0	1	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
ASTA NUM. 56		NI 133		NF 135		SEZ. Rp		B= 40.0		H= 50.0		(trave)						
categoria: p.p. y qy tot.																		
qy medio:		5.0000		5.0000		kg/cm												
armatura base = 4 X 1.54				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	65	20	0	7	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	0	-0	90	20	0	7	-42	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	4	-0	46	20	0	6	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	4	-0	71	20	0	6	-42	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	7	-0	28	20	0	5	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	7	-0	53	20	0	5	-42	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	11	-0	9	20	0	4	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	11	-0	34	20	0	4	-42	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	15	-0	-9	20	0	4	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	16	20	0	4	-42	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	19	-0	-28	20	0	3	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	19	-0	-3	20	0	3	-42	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	22	-0	-46	20	0	2	-40	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	22	-0	-21	20	0	2	-38	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	26	-0	-65	20	0	1	-40	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	26	-0	-40	20	0	1	-38	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	30	-0	-83	20	0	1	-40	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	30	-0	-58	20	0	1	-38	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	33	-0	-102	20	0	-0	-40	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B 33 -0 -77 20 0 -0 -38 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A 37 -0 -120 20 0 -1 -40 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.02 0.00 0.00 11.2

1B 37 -0 -95 20 0 -1 -38 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

ASTA NUM. 57 NI 135 NF 137 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m	cmq	cmq	cmq	cmq		Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm

1A 0 -0 76 24 0 5 -36 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

1B 0 -0 77 24 0 5 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A 4 -0 57 24 0 4 -36 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

1B 4 -0 58 24 0 4 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A 7 -0 39 24 0 3 -36 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

1B 7 -0 40 24 0 3 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A 11 -0 20 24 0 2 -36 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 11.2

1B 11 -0 21 24 0 2 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A 15 -0 2 24 0 1 -36 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 11.2

1B 15 -0 3 24 0 1 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A 19 -0 -17 24 0 0 -36 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 11.2

1B 19 -0 -15 24 0 0 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A 22 -0 -35 24 0 -1 -39 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

1B 22 -0 -34 24 0 -1 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A 26 -0 -54 24 0 -2 -39 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

1B 26 -0 -52 24 0 -2 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A 30 -0 -72 24 0 -2 -39 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

1B 30 -0 -71 24 0 -2 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A 33 -0 -91 24 0 -3 -39 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

1B 33 -0 -89 24 0 -3 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

1A 37 -0 -109 24 0 -4 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.02 0.00 0.00 11.2

1B 37 -0 -108 24 0 -4 -37 3.08 3.08 4.21 6.47 0.13 0.00 0.00 0.02 0.00 0.00 11.2

apost= -- aant= -- ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2

ASTA NUM. 58 NI 137 NF 139 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

Impresa
aggiudicataria:

MARSAL RESTAURI

Progettazione:



P.T.I. Progetti Territoriali Integrati S.p.A.
SOCIETA' GENERALE DI CONSULENZA E DI INGEGNERIA
80132 - NAPOLI Via Medina, 3





Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	85	28	0	1	-33	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	0	-0	91	28	0	1	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					
1A	4	-0	67	28	0	0	-33	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	4	-0	73	28	0	0	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					
1A	7	-0	48	28	0	-1	-33	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	7	-0	54	28	0	-1	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					
1A	11	-0	30	28	0	-2	-33	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	11	-0	36	28	0	-2	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					
1A	15	-0	11	28	0	-3	-33	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	17	28	0	-3	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					
1A	18	-0	-7	28	0	-4	-33	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	18	-0	-1	28	0	-4	-34	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					
1A	22	-0	-26	28	0	-5	-35	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	22	-0	-20	28	0	-5	-33	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					
1A	26	-0	-44	28	0	-6	-35	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	26	-0	-38	28	0	-6	-33	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					
1A	30	-0	-63	28	0	-7	-35	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	30	-0	-57	28	0	-7	-33	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					
1A	33	-0	-81	28	0	-8	-35	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	33	-0	-75	28	0	-8	-33	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					
1A	37	-0	-100	28	0	-9	-35	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	37	-0	-94	28	0	-9	-33	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					

ASTA NUM. 59 NI 139 NF 141 SEZ. Rp B= 40.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 5.0000 5.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	94	32	0	-4	-26	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	0	-0	101	32	0	-4	-28	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13		asup= 3.39		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 11.2					
1A	4	-0	76	32	0	-5	-26	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2
1B	4	-0	83	32	0	-5	-28	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	11.2



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	7	-0	57	32	0	-6	-26	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	7	-0	64	32	0	-6	-28	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	11	-0	39	32	0	-7	-26	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	11	-0	46	32	0	-7	-28	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	15	-0	20	32	0	-8	-26	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	15	-0	27	32	0	-8	-28	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	19	-0	2	32	0	-9	-26	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	19	-0	9	32	0	-9	-28	3.08	3.08	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= --		ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2														
1A	22	-0	-17	32	0	-11	-29	3.08	6.47	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	22	-0	-10	32	0	-11	-24	3.08	6.47	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= 3.39 ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																
1A	26	-0	-35	32	0	-12	-29	3.08	6.47	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
1B	26	-0	-28	32	0	-12	-24	3.08	6.47	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= 3.39 ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																
1A	30	-0	-54	32	0	-13	-29	3.08	6.47	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	30	-0	-47	32	0	-13	-24	3.08	6.47	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= 3.39 ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																
1A	33	-0	-72	32	0	-14	-29	3.08	6.47	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	33	-0	-65	32	0	-14	-73	3.08	6.47	4.21	6.47	0.13	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= 3.39 ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																
1A	37	-0	-91	32	0	-15	-24	3.08	6.47	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
1B	37	-0	-84	32	0	-15	-24	3.08	6.47	4.21	6.47	0.13	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	11.2
apost= --		aant= 3.39 ainf= 1.13 asup= 3.39 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 11.2																

ASTA NUM. 93 NI 225 NF 570 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	963	-466	0	-198	-1166	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.12	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
1B	0	-0	1005	-466	0	-198	-1226	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.13	0.03	0.19	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= 2.26		ainf= --		asup= 2.26		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	3	-0	951	-466	0	-182	-1166	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.12	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
1B	3	-0	992	-466	0	-182	-1226	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.13	0.03	0.19	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= 2.26		ainf= --		asup= 2.26		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	7	-0	938	-466	0	-166	-1166	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.12	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
1B	7	-0	979	-466	0	-166	-1226	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.13	0.03	0.19	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= 2.26		ainf= --		asup= 2.26		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	10	-0	925	-466	0	-150	-1166	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.12	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
1B	10	-0	966	-466	0	-150	-1226	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.13	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= 2.26		ainf= --		asup= 2.26		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	14	-0	912	-466	0	-134	-1166	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.12	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3
1B	14	-0	954	-466	0	-134	-1226	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.13	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 17	-0	899	-466	0	-118	-1166	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.12	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3	
1B 17	-0	941	-466	0	-118	-1226	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.13	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3	
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 20	-0	886	-466	0	-102	-1446	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.15	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3	
1B 20	-0	928	-466	0	-102	-1518	3.08	5.34	3.08	5.34	0.15	0.16	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3	
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 24	-0	874	-466	0	-86	-1409	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.15	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3	
1B 24	-0	915	-466	0	-86	-1480	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.16	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3	
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 27	-0	861	-466	0	-70	-1373	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.15	0.03	0.16	0.00	0.00	22.3	
1B 27	-0	902	-466	0	-70	-1442	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.15	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3	
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 31	-0	848	-466	0	-54	-905	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.10	0.03	0.16	0.00	0.00	22.3	
1B 31	-0	890	-466	0	-54	-1405	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.15	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3	
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 34	-0	835	-466	0	-38	-860	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.09	0.03	0.16	0.00	0.00	22.3	
1B 34	-0	877	-466	0	-38	-905	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.10	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3	
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3														

ASTA NUM. 94 NI 570 NF 1435 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A 0	-0	1528	-141	0	-38	-747	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
1B 0	-0	1596	-141	0	-38	-787	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.30	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 3	-0	1515	-141	0	-33	-747	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
1B 3	-0	1583	-141	0	-33	-787	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.30	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 7	-0	1502	-141	0	-28	-747	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
1B 7	-0	1570	-141	0	-28	-787	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.30	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 10	-0	1490	-141	0	-23	-747	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
1B 10	-0	1557	-141	0	-23	-787	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 14	-0	1477	-141	0	-19	-747	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
1B 14	-0	1544	-141	0	-19	-787	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 17	-0	1464	-141	0	-14	-747	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
1B 17	-0	1531	-141	0	-14	-787	3.08	5.34	3.08	5.34	0.14	0.08	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= 2.26	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 21	-0	1451	-141	0	-9	-1209	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.13	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3
1B 21	-0	1518	-141	0	-9	-1271	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.13	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= --	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)	staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 24	-0	1438	-141	0	-4	-1153	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.12	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3
1B 24	-0	1505	-141	0	-4	-1212	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.13	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

apost= --	aant= --	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3															
1A 27	-0 1425	-141 0	1 -1097	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.12	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3				
1B 27	-0 1493	-141 0	1 -1154	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.12	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3				

apost= --	aant= --	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3															
1A 31	-0 1412	-141 0	6 -1042	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.11	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3				
1B 31	-0 1480	-141 0	6 -1097	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.12	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3				

apost= --	aant= --	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3															
1A 34	-0 1399	-141 0	10 -247	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.03	0.05	0.26	0.00	0.00	22.3				
1B 34	-0 1467	-141 0	10 -264	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.03	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3				

apost= 2.26	aant= --	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3															

ASTA NUM. 95 NI 1435 NF 1423 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm
1A 0	-0	1478	-10	0	10	-168	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.02	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
1B 0	-0	1554	-10	0	10	-181	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.02	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26	aant= --	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 3	-0	1465	-10	0	11	-168	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.02	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
1B 3	-0	1541	-10	0	11	-181	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.02	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26	aant= --	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 7	-0	1452	-10	0	11	-168	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.02	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
1B 7	-0	1528	-10	0	11	-181	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.02	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26	aant= --	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 10	-0	1440	-10	0	11	-168	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.02	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3
1B 10	-0	1516	-10	0	11	-181	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.02	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26	aant= --	ainf= --	asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 14	-0	1427	-10	0	12	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3
1B 14	-0	1503	-10	0	12	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 17	-0	1414	-10	0	12	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3
1B 17	-0	1490	-10	0	12	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 20	-0	1401	-10	0	12	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3
1B 20	-0	1477	-10	0	12	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 24	-0	1388	-10	0	13	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.04	0.26	0.00	0.00	22.3
1B 24	-0	1464	-10	0	13	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 27	-0	1376	-10	0	13	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.04	0.26	0.00	0.00	22.3
1B 27	-0	1452	-10	0	13	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 31	-0	1363	-10	0	14	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.04	0.26	0.00	0.00	22.3
1B 31	-0	1439	-10	0	14	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 34	-0	1350	-10	0	14	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.04	0.26	0.00	0.00	22.3
1B 34	-0	1426	-10	0	14	328	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.03	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

ASTA NUM. 96 NI 1423 NF 1424 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	1231	9	0	14	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
1B	0	-0	1311	9	0	14	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.25	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	3	-0	1218	9	0	14	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
1B	3	-0	1299	9	0	14	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.25	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	7	-0	1205	9	0	14	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
1B	7	-0	1286	9	0	14	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.24	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	10	-0	1192	9	0	13	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
1B	10	-0	1273	9	0	13	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.24	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	14	-0	1179	9	0	13	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
1B	14	-0	1260	9	0	13	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.24	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	17	-0	1167	9	0	13	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
1B	17	-0	1247	9	0	13	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.24	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	20	-0	1154	9	0	12	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
1B	20	-0	1235	9	0	12	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	24	-0	1141	9	0	12	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
1B	24	-0	1222	9	0	12	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	27	-0	1128	9	0	12	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3
1B	27	-0	1209	9	0	12	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	31	-0	1115	9	0	11	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3
1B	31	-0	1196	9	0	11	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	34	-0	1103	9	0	11	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3
1B	34	-0	1183	9	0	11	823	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

ASTA NUM. 97 NI 1424 NF 2868 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1A	0	-0	908	7	0	11	1194	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3
1B	0	-0	994	7	0	11	1194	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.19	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																		
1A	3	-0	895	7	0	11	1194	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3
1B	3	-0	981	7	0	11	1194	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.19	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																		
1A	7	-0	882	7	0	11	1194	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3
1B	7	-0	968	7	0	11	1194	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																		
1A	10	-0	870	7	0	10	1194	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.16	0.00	0.00	22.3
1B	10	-0	955	7	0	10	1194	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																		
1A	14	-0	857	7	0	10	1194	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.16	0.00	0.00	22.3
1B	14	-0	943	7	0	10	1194	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																		
1A	17	-0	844	7	0	10	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.16	0.00	0.00	22.3
1B	17	-0	930	7	0	10	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																		
1A	21	-0	831	7	0	10	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.16	0.00	0.00	22.3
1B	21	-0	917	7	0	10	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																		
1A	24	-0	818	7	0	9	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.15	0.00	0.00	22.3
1B	24	-0	904	7	0	9	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																		
1A	27	-0	805	7	0	9	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.15	0.00	0.00	22.3
1B	27	-0	891	7	0	9	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																		
1A	31	-0	793	7	0	9	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.15	0.00	0.00	22.3
1B	31	-0	879	7	0	9	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																		
1A	34	-0	780	7	0	9	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.15	0.00	0.00	22.3
1B	34	-0	866	7	0	9	1194	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.16	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																		
ASTA NUM. 98 NI 2868 NF 264 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)																		
categoria: p.p. y qy tot. qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm																		
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato																		

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	560	3	0	9	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.11	0.00	22.3
1B	0	-0	652	3	0	9	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.12	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	3	-0	547	3	0	9	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.10	0.00	22.3
1B	3	-0	639	3	0	9	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.12	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	7	-0	534	3	0	9	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.10	0.00	22.3
1B	7	-0	626	3	0	9	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.12	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1A	10	-0	522	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.10	0.00	0.00	22.3
1B	10	-0	614	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.12	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	14	-0	509	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.10	0.00	0.00	22.3
1B	14	-0	601	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.11	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	17	-0	496	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.09	0.00	0.00	22.3
1B	17	-0	588	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.11	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	20	-0	483	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.09	0.00	0.00	22.3
1B	20	-0	575	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.11	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	24	-0	470	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.09	0.00	0.00	22.3
1B	24	-0	562	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.11	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	27	-0	458	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.01	0.09	0.00	0.00	22.3
1B	27	-0	550	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.10	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	31	-0	445	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1B	31	-0	537	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.10	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	34	-0	432	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1B	34	-0	524	3	0	8	1433	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.10	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										

ASTA NUM. 99 NI 264 NF 3043 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	199	1	0	8	1540	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.04	0.00	22.3
1B	0	-0	300	1	0	8	1493	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.06	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	4	-0	185	1	0	8	1540	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.04	0.00	22.3
1B	4	-0	286	1	0	8	1493	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.05	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	7	-0	171	1	0	8	1540	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.03	0.00	22.3
1B	7	-0	272	1	0	8	1492	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.05	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	11	-0	157	1	0	8	1540	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.03	0.00	22.3
1B	11	-0	258	1	0	8	1491	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.05	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	15	-0	143	1	0	8	1540	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.00	0.03	0.00	22.3
1B	15	-0	244	1	0	8	1489	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.05	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	18	-0	130	1	0	8	1540	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.00	0.02	0.00	22.3
1B	18	-0	231	1	0	8	1487	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.04	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1A	22	-0	116	1	0	8	1540	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.00	0.02	0.00	0.00	22.3
1B	22	-0	217	1	0	8	1484	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.04	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3											
1A	26	-0	102	1	0	7	1540	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.00	0.02	0.00	0.00	22.3
1B	26	-0	203	1	0	7	1481	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.04	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3											
1A	29	-0	88	1	0	7	1540	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.00	0.02	0.00	0.00	22.3
1B	29	-0	189	1	0	7	1477	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.04	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3											
1A	33	-0	74	1	0	7	1540	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.00	0.01	0.00	0.00	22.3
1B	33	-0	175	1	0	7	1473	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.03	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3											
1A	37	-0	61	1	0	7	1540	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.00	0.01	0.00	0.00	22.3
1B	37	-0	162	1	0	7	1468	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.03	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3											
ASTA NUM. 100		NI 3043		NF 1784		SEZ. Rp	B= 30.0	H= 50.0	(trave)									

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	-195	0	0	7	1543	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.04	0.00	22.3
1B	0	-0	-86	0	0	7	1426	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.00	0.02	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	4	-0	-208	0	0	7	1543	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.04	0.00	22.3
1B	4	-0	-100	0	0	7	1426	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.00	0.02	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	7	-0	-222	0	0	7	1543	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.04	0.00	22.3
1B	7	-0	-113	0	0	7	1425	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.00	0.02	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	11	-0	-236	0	0	8	1543	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.04	0.00	22.3
1B	11	-0	-127	0	0	8	1424	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.00	0.02	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	15	-0	-250	0	0	8	1543	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.05	0.00	22.3
1B	15	-0	-141	0	0	8	1423	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.00	0.03	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	18	-0	-264	0	0	8	1543	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.05	0.00	22.3
1B	18	-0	-155	0	0	8	1420	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.01	0.03	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	22	-0	-277	0	0	8	1543	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.05	0.00	22.3
1B	22	-0	-169	0	0	8	1418	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.01	0.03	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	26	-0	-291	0	0	8	1543	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.06	0.00	22.3
1B	26	-0	-182	0	0	8	1415	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.01	0.03	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	29	-0	-305	0	0	8	1543	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.06	0.00	22.3
1B	29	-0	-196	0	0	8	1411	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.01	0.04	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1A	33	-0	-319	0	0	8	1543	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1B	33	-0	-210	0	0	8	1407	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.01	0.04	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	37	-0	-333	0	0	8	1543	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1B	37	-0	-224	0	0	8	1402	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.01	0.04	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

ASTA NUM. 101 NI 1784 NF 1781 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-590	-1	0	8	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.11	0.00	0.00	22.3
1B	0	-0	-474	-1	0	8	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.09	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	4	-0	-603	-1	0	8	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.11	0.00	0.00	22.3
1B	4	-0	-488	-1	0	8	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.09	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	7	-0	-617	-1	0	8	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.12	0.00	0.00	22.3
1B	7	-0	-501	-1	0	8	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.09	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	11	-0	-631	-1	0	8	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.12	0.00	0.00	22.3
1B	11	-0	-515	-1	0	8	1468	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.10	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	15	-0	-645	-1	0	9	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.12	0.00	0.00	22.3
1B	15	-0	-529	-1	0	9	1452	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.10	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	18	-0	-659	-1	0	9	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.12	0.00	0.00	22.3
1B	18	-0	-543	-1	0	9	1435	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.10	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	22	-0	-672	-1	0	9	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.13	0.00	0.00	22.3
1B	22	-0	-557	-1	0	9	1418	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.11	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	26	-0	-686	-1	0	9	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.13	0.00	0.00	22.3
1B	26	-0	-570	-1	0	9	1400	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.11	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	29	-0	-700	-1	0	9	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.13	0.00	0.00	22.3
1B	29	-0	-584	-1	0	9	1382	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.15	0.02	0.11	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	33	-0	-714	-1	0	10	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1B	33	-0	-598	-1	0	10	1364	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.02	0.11	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	37	-0	-727	-1	0	10	1471	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1B	37	-0	-612	-1	0	10	1344	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.02	0.12	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

ASTA NUM. 102 NI 1781 NF 1790 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	-958	-9	0	10	1241	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.18	0.00	22.3
1B	0	-0	-841	-9	0	10	1241	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.16	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	4	-0	-972	-9	0	10	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.18	0.00	22.3
1B	4	-0	-855	-9	0	10	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.16	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	7	-0	-986	-9	0	11	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.19	0.00	22.3
1B	7	-0	-869	-9	0	11	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.16	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	11	-0	-1000	-9	0	12	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.19	0.00	22.3
1B	11	-0	-882	-9	0	12	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.17	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	15	-0	-1014	-9	0	12	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.19	0.00	22.3
1B	15	-0	-896	-9	0	12	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.17	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	18	-0	-1028	-9	0	13	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.19	0.00	22.3
1B	18	-0	-910	-9	0	13	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.17	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	22	-0	-1041	-9	0	13	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.20	0.00	22.3
1B	22	-0	-924	-9	0	13	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.17	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	26	-0	-1055	-9	0	14	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.20	0.00	22.3
1B	26	-0	-938	-9	0	14	1222	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.18	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	29	-0	-1069	-9	0	15	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.20	0.00	22.3
1B	29	-0	-952	-9	0	15	1190	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.03	0.18	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	33	-0	-1083	-9	0	15	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.04	0.21	0.00	22.3
1B	33	-0	-965	-9	0	15	1158	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.12	0.03	0.18	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	37	-0	-1097	-9	0	16	1241	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.13	0.04	0.21	0.00	22.3
1B	37	-0	-979	-9	0	16	1126	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.12	0.03	0.19	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									

ASTA NUM. 103 NI 1790 NF 739 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	-1203	-30	0	16	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	22.3
1B	0	-0	-1111	-30	0	16	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.21	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3									
1A	4	-0	-1217	-30	0	17	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	22.3
1B	4	-0	-1124	-30	0	17	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.21	0.00	22.3



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	7	-0	-1231	-30	0	18	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
1B	7	-0	-1138	-30	0	18	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	11	-0	-1245	-30	0	20	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.24	0.00	0.00	22.3
1B	11	-0	-1152	-30	0	20	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	15	-0	-1259	-30	0	21	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.24	0.00	0.00	22.3
1B	15	-0	-1166	-30	0	21	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	18	-0	-1272	-30	0	22	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.24	0.00	0.00	22.3
1B	18	-0	-1180	-30	0	22	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	22	-0	-1286	-30	0	23	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.24	0.00	0.00	22.3
1B	22	-0	-1193	-30	0	23	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	26	-0	-1300	-30	0	25	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.25	0.00	0.00	22.3
1B	26	-0	-1207	-30	0	25	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	29	-0	-1314	-30	0	26	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.25	0.00	0.00	22.3
1B	29	-0	-1221	-30	0	26	833	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	33	-0	-1328	-30	0	27	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.25	0.00	0.00	22.3
1B	33	-0	-1235	-30	0	27	792	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.08	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	37	-0	-1341	-30	0	28	861	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.09	0.04	0.25	0.00	0.00	22.3
1B	37	-0	-1249	-30	0	28	750	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.08	0.04	0.24	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										

ASTA NUM. 104 NI 739 NF 328 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 3.7500 3.7500 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1083	57	0	28	381	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3
1B	0	-0	-959	57	0	28	381	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	4	-0	-1097	57	0	26	381	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3
1B	4	-0	-973	57	0	26	-521	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= 2.26		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	7	-0	-1111	57	0	24	381	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3
1B	7	-0	-987	57	0	24	-565	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.03	0.19	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= 2.26		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	11	-0	-1124	57	0	22	381	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3
1B	11	-0	-1000	57	0	22	-609	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.03	0.19	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= 2.26		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	15	-0	-1138	57	0	19	381	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
1B	15	-0	-1014	57	0	19	-654	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.07	0.03	0.19	0.00	0.00	22.3



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3								
1A	18	-0	-1152	57	0	17	381	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
1B	18	-0	-1028	57	0	17	-699	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.07	0.03	0.19	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3								
1A	22	-0	-1166	57	0	15	381	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
1B	22	-0	-1042	57	0	15	-745	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.08	0.03	0.20	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3								
1A	26	-0	-1180	57	0	13	381	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
1B	26	-0	-1056	57	0	13	-791	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.08	0.03	0.20	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3								
1A	29	-0	-1193	57	0	10	381	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
1B	29	-0	-1069	57	0	10	-838	5.34	3.08	3.08	5.34	0.14	0.09	0.03	0.20	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3								
1A	33	-0	-1207	57	0	8	381	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
1B	33	-0	-1083	57	0	8	-886	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.09	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3

apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3								
1A	37	-0	-1221	57	0	6	-38	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.00	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
1B	37	-0	-1097	57	0	6	-353	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.04	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3								

ASTA NUM. 107 NI 2195 NF 2193 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente qy tot.
qy medio: 3.7500 7.6500 11.4000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	2965	10	0	-1	-533	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.10	0.56	0.00	22.3
1B	0	-0	2999	10	0	-1	-549	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.10	0.57	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3							
1A	3	-0	2926	10	0	-1	-533	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.09	0.55	0.00	22.3
1B	3	-0	2960	10	0	-1	-549	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.10	0.56	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3							
1A	7	-0	2888	10	0	-1	-533	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.09	0.55	0.00	22.3
1B	7	-0	2921	10	0	-1	-549	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.09	0.55	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3							
1A	10	-0	2849	10	0	-2	-533	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.09	0.54	0.00	22.3
1B	10	-0	2882	10	0	-2	-549	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.09	0.55	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3							
1A	14	-0	2810	10	0	-2	-533	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.09	0.53	0.00	22.3
1B	14	-0	2843	10	0	-2	-549	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.09	0.54	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3							
1A	17	-0	2771	10	0	-2	-533	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.09	0.52	0.00	22.3
1B	17	-0	2804	10	0	-2	-549	3.08	3.08	3.08	5.34	0.14	0.06	0.09	0.53	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 2.26 (e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3							
1A	21	-0	2732	10	0	-3	414	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.09	0.52	0.00	22.3
1B	21	-0	2765	10	0	-3	414	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.09	0.52	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54)		staffe= 2 d		8 / 22.3					
1A	24	-0	2693	10	0	-3	414	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.09	0.51	0.00	22.3
1B	24	-0	2726	10	0	-3	414	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.09	0.52	0.00	22.3



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 27	-0 2654	10 0	-3	414	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.09	0.50	0.00	0.00	22.3			
1B 27	-0 2687	10 0	-3	414	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.09	0.51	0.00	0.00	22.3			

apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 31	-0 2615	10 0	-4	414	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.08	0.50	0.00	0.00	22.3			
1B 31	-0 2649	10 0	-4	414	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.09	0.50	0.00	0.00	22.3			

apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3														
1A 34	-0 2576	10 0	-4	414	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.08	0.49	0.00	0.00	22.3			
1B 34	-0 2610	10 0	-4	414	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.04	0.08	0.49	0.00	0.00	22.3			

apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3														
ASTA NUM. 108																		
NI 2193		NF 2194		SEZ. Rp		B= 30.0		H= 50.0		(trave)								

categoria: p.p. y Permanente qy tot.
qy medio: 3.7500 7.6500 11.4000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
cm		kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A 0	-0	2432	8	0	-4	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.08	0.46	0.00	0.00	22.3
1B 0	-0	2466	8	0	-4	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.08	0.47	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 3	-0	2393	8	0	-4	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.08	0.45	0.00	0.00	22.3
1B 3	-0	2427	8	0	-4	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.08	0.46	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 7	-0	2354	8	0	-5	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.08	0.45	0.00	0.00	22.3
1B 7	-0	2388	8	0	-5	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.08	0.45	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 10	-0	2316	8	0	-5	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.08	0.44	0.00	0.00	22.3
1B 10	-0	2349	8	0	-5	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.08	0.44	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 14	-0	2277	8	0	-5	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.43	0.00	0.00	22.3
1B 14	-0	2310	8	0	-5	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.44	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 17	-0	2238	8	0	-5	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.42	0.00	0.00	22.3
1B 17	-0	2271	8	0	-5	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.43	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 21	-0	2199	8	0	-6	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.42	0.00	0.00	22.3
1B 21	-0	2232	8	0	-6	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.42	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 24	-0	2160	8	0	-6	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.41	0.00	0.00	22.3
1B 24	-0	2193	8	0	-6	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.42	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 27	-0	2121	8	0	-6	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.40	0.00	0.00	22.3
1B 27	-0	2155	8	0	-6	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.41	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 31	-0	2082	8	0	-7	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.39	0.00	0.00	22.3
1B 31	-0	2116	8	0	-7	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.40	0.00	0.00	22.3
apost= --	aant= --	ainf= 2.26	asup= --	(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3													
1A 34	-0	2043	8	0	-7	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.39	0.00	0.00	22.3
1B 34	-0	2077	8	0	-7	1367	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.14	0.07	0.39	0.00	0.00	22.3



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

ASTA NUM. 109 NI 2194 NF 2993 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 3.7500 7.6500 11.4000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm			kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	1827	-4	0	-7	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.06	0.35	0.00	0.00	22.3
1B	0	-0	1859	-4	0	-7	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.06	0.35	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	3	-0	1788	-4	0	-7	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.06	0.34	0.00	0.00	22.3
1B	3	-0	1821	-4	0	-7	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.06	0.34	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	7	-0	1749	-4	0	-7	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.06	0.33	0.00	0.00	22.3
1B	7	-0	1782	-4	0	-7	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.06	0.34	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	10	-0	1710	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.06	0.32	0.00	0.00	22.3
1B	10	-0	1743	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.06	0.33	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	14	-0	1671	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.32	0.00	0.00	22.3
1B	14	-0	1704	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.06	0.32	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	17	-0	1632	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.31	0.00	0.00	22.3
1B	17	-0	1665	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.32	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	21	-0	1593	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.30	0.00	0.00	22.3
1B	21	-0	1626	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.31	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	24	-0	1554	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
1B	24	-0	1587	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.30	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	27	-0	1515	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
1B	27	-0	1548	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	31	-0	1476	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
1B	31	-0	1509	-4	0	-6	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	34	-0	1438	-4	0	-5	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3
1B	34	-0	1470	-4	0	-5	2077	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.22	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

ASTA NUM. 110 NI 2993 NF 2994 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 3.7500 7.6500 11.4000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm			kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm



Novembre 2016

1A	0	-0	1207	-132	0	-6	2532	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
1B	0	-0	1237	-132	0	-6	2532	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	3	-0	1168	-132	0	-1	2532	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
1B	3	-0	1198	-132	0	-1	2532	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	7	-0	1129	-132	0	4	2532	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3
1B	7	-0	1159	-132	0	4	2532	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	10	-0	1090	-132	0	8	2532	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3
1B	10	-0	1120	-132	0	8	2532	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	14	-0	1051	-132	0	13	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.20	0.00	0.00	22.3
1B	14	-0	1081	-132	0	13	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.04	0.20	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	17	-0	1012	-132	0	17	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.19	0.00	0.00	22.3
1B	17	-0	1042	-132	0	17	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.20	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	21	-0	973	-132	0	22	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
1B	21	-0	1003	-132	0	22	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.19	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	24	-0	934	-132	0	26	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
1B	24	-0	964	-132	0	26	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	27	-0	895	-132	0	31	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3
1B	27	-0	925	-132	0	31	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.18	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	31	-0	856	-132	0	36	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.16	0.00	0.00	22.3
1B	31	-0	886	-132	0	36	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.17	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										
1A	34	-0	817	-132	0	40	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.15	0.00	0.00	22.3
1B	34	-0	847	-132	0	40	2532	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.27	0.03	0.16	0.00	0.00	22.3
apost= 2.26		aant= --		ainf= 2.26		asup= --		(e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3										

ASTA NUM. 111 NI 2994 NF 210 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 3.7500 7.6500 11.4000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	574	-408	0	40	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.02	0.11	0.00	22.3
1B	0	-0	595	-408	0	40	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.02	0.11	0.00	22.3
apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																	
1A	3	-0	535	-408	0	54	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.02	0.10	0.00	22.3
1B	3	-0	556	-408	0	54	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.02	0.11	0.00	22.3
apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																	
1A	7	-0	496	-408	0	68	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.02	0.09	0.00	22.3
1B	7	-0	517	-408	0	68	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.02	0.10	0.00	22.3
apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3																	



Novembre 2016

1A	10	-0	457	-408	0	82	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.01	0.09	0.00	0.00	22.3
1B	10	-0	478	-408	0	82	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.02	0.09	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	14	-0	418	-408	0	97	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1B	14	-0	439	-408	0	97	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	17	-0	380	-408	0	111	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1B	17	-0	400	-408	0	111	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	21	-0	341	-408	0	125	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1B	21	-0	362	-408	0	125	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	24	-0	302	-408	0	139	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1B	24	-0	323	-408	0	139	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	27	-0	263	-408	0	153	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1B	27	-0	284	-408	0	153	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	31	-0	224	-408	0	167	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1B	31	-0	245	-408	0	167	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	34	-0	185	-408	0	181	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1B	34	-0	206	-408	0	181	2728	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

ASTA NUM. 112 NI 210 NF 2995 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 3.7500 7.6500 11.4000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-1107	703	0	218	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3
1B	0	-0	-1083	703	0	218	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	3	-0	-1147	703	0	193	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
1B	3	-0	-1122	703	0	193	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.04	0.21	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	7	-0	-1186	703	0	169	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3
1B	7	-0	-1162	703	0	169	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.04	0.22	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	10	-0	-1226	703	0	145	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3
1B	10	-0	-1201	703	0	145	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	14	-0	-1265	703	0	120	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.04	0.24	0.00	0.00	22.3
1B	14	-0	-1241	703	0	120	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.15	0.29	0.04	0.23	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	17	-0	-1305	703	0	96	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.04	0.25	0.00	0.00	22.3
1B	17	-0	-1280	703	0	96	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.04	0.24	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3



Novembre 2016

1A	21	-0	-1344	703	0	71	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.04	0.25	0.00	0.00	22.3
1B	21	-0	-1320	703	0	71	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.04	0.25	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	24	-0	-1384	703	0	47	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.04	0.26	0.00	0.00	22.3
1B	24	-0	-1359	703	0	47	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.04	0.26	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	28	-0	-1423	703	0	23	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3
1B	28	-0	-1399	703	0	23	2748	5.34	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.05	0.26	0.00	0.00	22.3

apost= 2.26 aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	31	-0	-1463	703	0	-2	2748	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
1B	31	-0	-1438	703	0	-2	2748	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.29	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	35	-0	-1502	703	0	-26	2748	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.29	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
1B	35	-0	-1478	703	0	-26	2748	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.29	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

ASTA NUM. 113 NI 2995 NF 2996 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 3.7500 7.6500 11.4000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-1474	-9	0	-26	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3
1B	0	-0	-1452	-9	0	-26	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.27	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	3	-0	-1513	-9	0	-25	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
1B	3	-0	-1492	-9	0	-25	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.28	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	7	-0	-1553	-9	0	-25	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3
1B	7	-0	-1531	-9	0	-25	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.29	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	10	-0	-1592	-9	0	-25	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.30	0.00	0.00	22.3
1B	10	-0	-1571	-9	0	-25	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.30	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	14	-0	-1632	-9	0	-24	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.31	0.00	0.00	22.3
1B	14	-0	-1610	-9	0	-24	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.30	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	17	-0	-1671	-9	0	-24	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.32	0.00	0.00	22.3
1B	17	-0	-1650	-9	0	-24	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.31	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	21	-0	-1711	-9	0	-24	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.06	0.32	0.00	0.00	22.3
1B	21	-0	-1689	-9	0	-24	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.05	0.32	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	24	-0	-1750	-9	0	-23	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.06	0.33	0.00	0.00	22.3
1B	24	-0	-1729	-9	0	-23	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.06	0.33	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	28	-0	-1790	-9	0	-23	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.06	0.34	0.00	0.00	22.3
1B	28	-0	-1768	-9	0	-23	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.06	0.33	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1A	31	-0	-1829	-9	0	-23	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.06	0.35	0.00	0.00	22.3
1B	31	-0	-1808	-9	0	-23	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.06	0.34	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	35	-0	-1869	-9	0	-22	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.06	0.35	0.00	0.00	22.3
1B	35	-0	-1847	-9	0	-22	2220	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.23	0.06	0.35	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

ASTA NUM. 114 NI 2996 NF 2998 SEZ. Rp B= 30.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente qy tot.
qy medio: 3.7500 7.6500 11.4000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-1822	-59	0	-22	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.06	0.34	0.00	0.00	22.3
1B	0	-0	-1802	-59	0	-22	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.06	0.34	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	3	-0	-1861	-59	0	-20	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.06	0.35	0.00	0.00	22.3
1B	3	-0	-1842	-59	0	-20	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.06	0.35	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	7	-0	-1901	-59	0	-18	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.06	0.36	0.00	0.00	22.3
1B	7	-0	-1881	-59	0	-18	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.06	0.36	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	10	-0	-1941	-59	0	-16	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.06	0.37	0.00	0.00	22.3
1B	10	-0	-1921	-59	0	-16	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.06	0.36	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	14	-0	-1980	-59	0	-14	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.06	0.37	0.00	0.00	22.3
1B	14	-0	-1961	-59	0	-14	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.06	0.37	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	17	-0	-2020	-59	0	-12	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.07	0.38	0.00	0.00	22.3
1B	17	-0	-2000	-59	0	-12	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.06	0.38	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	21	-0	-2059	-59	0	-10	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.07	0.39	0.00	0.00	22.3
1B	21	-0	-2040	-59	0	-10	1539	3.08	5.34	5.34	3.08	0.14	0.16	0.07	0.39	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 2.26 ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	24	-0	-2099	-59	0	-8	1539	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.07	0.40	0.00	0.00	22.3
1B	24	-0	-2079	-59	0	-8	1539	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.07	0.39	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	28	-0	-2139	-59	0	-6	1539	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.07	0.40	0.00	0.00	22.3
1B	28	-0	-2119	-59	0	-6	1539	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.07	0.40	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	31	-0	-2178	-59	0	-4	1539	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.07	0.41	0.00	0.00	22.3
1B	31	-0	-2159	-59	0	-4	1539	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.07	0.41	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

1A	35	-0	-2218	-59	0	-2	1539	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.07	0.42	0.00	0.00	22.3
1B	35	-0	-2198	-59	0	-2	1539	3.08	3.08	5.34	3.08	0.14	0.16	0.07	0.42	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= -- ainf= 2.26 asup= -- (e arm. base= 4 X 1.54) staffe= 2 d 8 / 22.3

Lavoro: st Intestazione lavoro: st



Novembre 2016

Elem.: **GUSCIO (piastra)** Gruppo: **2** Tabella: **Tabella gusci**
 Descrizione: **Solaio1**
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro sup.: **3.0** cm Copriferro inf.: **3.0** cm
 Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**
 dxx base sup.: **14** mm dxx base inf.: **14** mm pxx: **20** cm dxx agg.: **14** mm pxx agg.: **20** cm
 dyy base sup.: **14** mm dyy base inf.: **14** mm pyy: **20** cm dyy agg.: **14** mm pyy agg.: **20** cm
 Orientamento armature: **rif. globale** Angolo di posa delle armature: **0.00** gradi
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	Vz(Mxx)	Vz(Myy)	Axx inf.	Axx sup.	Ayy inf.	Ayy sup.	Indice di resistenza		
	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/m		cmq /20 cm		cmq /20 cm		N, M	txy	Vz/Vrd1
11 1A	225	-15	80	-6	28	290	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
11 1B	213	-15	76	-6	28	290	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
12 1A	-182	-34	124	-17	290	3	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
12 1B	-188	-34	121	-17	290	3	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
13 1A	-146	-92	220	-24	1036	76	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.11
13 1B	-147	-92	219	-24	1036	76	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.11
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
14 1A	-199	-75	182	-21	827	125	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.08
14 1B	-200	-75	180	-21	827	125	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.08
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
15 1A	-235	-55	159	-19	543	76	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05
15 1B	-237	-55	158	-19	543	76	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
16 1A	-70	82	-267	30	222	135	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02
16 1B	-78	82	-272	30	222	135	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
17 1A	-117	89	-343	26	233	83	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02
17 1B	-127	89	-349	26	233	83	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
18 1A	-507	10	-164	10	752	85	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
18 1B	-530	10	-168	10	752	85	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
19 1A	-527	-12	-106	-15	669	36	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03
19 1B	-554	-12	-111	-15	669	36	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
20 1A	-202	103	-492	25	3	42	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.00
20 1B	-217	103	-500	25	3	42	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.00
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
21 1A	-728	84	-344	-13	385	185	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
21 1B	-758	84	-350	-13	385	185	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
22 1A	-330	112	-722	19	59	91	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.01
22 1B	-348	112	-733	19	59	91	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
23 1A	-802	115	-1139	4	238	75	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.02
23 1B	-836	115	-1159	4	238	75	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
27 1A	-412	15	-153	20	747	21	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04



Novembre 2016

27	1B	-426	15	-157	20	747	21	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
28	1A	-57	84	-261	30	38	145	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.01
28	1B	-66	84	-267	30	38	145	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
29	1A	-114	94	-355	29	30	82	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.01
29	1B	-126	94	-362	29	30	82	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
30	1A	-104	24	-82	33	455	13	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
30	1B	-111	24	-88	33	455	13	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
31	1A	-222	23	99	27	642	87	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05
31	1B	-232	23	94	27	642	87	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
32	1A	115	45	-100	25	113	397	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
32	1B	110	45	-105	25	113	397	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
33	1A	141	26	12	-14	5	664	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
33	1B	135	26	8	-14	5	664	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
34	1A	86	43	-42	13	25	472	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
34	1B	81	43	-46	13	25	472	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
35	1A	-122	69	-199	38	259	153	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
35	1B	-131	69	-206	38	259	153	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
36	1A	40	59	-101	24	36	327	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
36	1B	34	59	-107	24	36	327	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
37	1A	-6	72	-177	29	40	220	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
37	1B	-14	72	-182	29	40	220	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
38	1A	151	-17	73	-36	80	499	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05
38	1B	145	-17	68	-36	80	499	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
39	1A	295	-10	89	-106	50	1220	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.13
39	1B	287	-10	86	-106	50	1220	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.13
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
40	1A	209	8	53	-51	21	903	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.10
40	1B	202	8	50	-51	21	903	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.10
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
42	1A	-330	2	-150	9	5	275	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
42	1B	-339	2	-152	9	5	275	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
43	1A	-323	6	-151	16	26	32	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.00
43	1B	-330	6	-153	16	26	32	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.00
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
44	1A	-328	5	-148	19	3	16	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.00
44	1B	-335	5	-150	19	3	16	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.00
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				





Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

53	1A	-311	6	122	15	30	155	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.02
53	1B	-314	6	121	15	30	155	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
57	1A	-271	8	143	18	19	40	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.00
57	1B	-274	8	142	18	19	40	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.00
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
59	1A	-213	8	171	10	6	226	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.02
59	1B	-216	8	170	10	6	226	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
60	1A	159	3	193	-19	136	468	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.05
60	1B	157	3	192	-19	136	468	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
71	1A	162	-2	183	-21	35	527	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
71	1B	159	-2	182	-21	35	527	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
72	1A	-218	7	177	11	6	275	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
72	1B	-220	7	177	11	6	275	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
75	1A	-255	8	148	22	18	39	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.00
75	1B	-257	8	148	22	18	39	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.00
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
82	1A	-285	5	125	18	16	178	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.02
82	1B	-288	5	125	18	16	178	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
87	1A	-275	-8	-173	5	304	290	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
87	1B	-279	-8	-176	5	304	290	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
88	1A	-284	5	125	13	134	67	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
88	1B	-287	5	125	13	134	67	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
89	1A	-304	-2	-166	10	197	123	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
89	1B	-309	-2	-168	10	197	123	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
90	1A	-281	-12	-233	5	316	389	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
90	1B	-287	-12	-237	5	316	389	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
91	1A	-332	4	149	14	2	247	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
91	1B	-339	4	147	14	2	247	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
98	1A	-393	-5	145	-22	36	581	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
98	1B	-402	-5	144	-22	36	581	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
101	1A	-332	6	169	19	2	9	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.00
101	1B	-341	6	167	19	2	9	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.00
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
103	1A	-336	3	-155	6	18	239	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
103	1B	-343	3	-157	6	18	239	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
104	1A	-326	5	-152	19	9	22	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.00
104	1B	-333	5	-154	19	9	22	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.00



Novembre 2016

Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
105	1A	-316	5	-153	13	54	60	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.00
105	1B	-322	5	-155	13	54	60	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.00
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
106	1A	-339	2	-152	8	6	271	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
106	1B	-346	2	-154	8	6	271	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
111	1A	148	-15	64	-67	260	743	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.08
111	1B	143	-15	59	-67	260	743	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.08
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
112	1A	191	13	57	-52	67	817	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.09
112	1B	184	13	53	-52	67	817	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.09
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
113	1A	198	10	47	-52	28	895	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.10
113	1B	191	10	44	-52	28	895	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.10
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
114	1A	227	-14	71	-100	177	1109	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.12
114	1B	220	-14	68	-100	177	1109	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.12
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
115	1A	250	-12	66	-107	72	1206	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.13
115	1B	243	-12	63	-107	72	1206	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.13
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
117	1A	122	23	-92	30	306	125	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
117	1B	115	23	-98	30	306	125	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
118	1A	154	19	-85	-18	126	264	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.02
118	1B	148	19	-91	-18	126	264	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.02
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
119	1A	71	58	-146	35	190	253	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
119	1B	64	58	-152	35	190	253	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
120	1A	-64	75	-206	35	107	203	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
120	1B	-72	75	-212	35	107	203	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
121	1A	63	61	-137	30	76	312	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.03
121	1B	57	61	-143	30	76	312	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
122	1A	-174	52	-159	36	431	63	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04
122	1B	-183	52	-165	36	431	63	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
123	1A	155	30	-54	-19	27	586	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
123	1B	149	30	-59	-19	27	586	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
124	1A	105	45	-78	18	43	460	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
124	1B	100	45	-83	18	43	460	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
125	1A	151	28	-27	-16	8	656	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
125	1B	145	28	-31	-16	8	656	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				



Novembre 2016

126	1A	118	39	-105	29	198	282	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
126	1B	112	39	-110	29	198	282	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
130	1A	-334	19	-117	22	743	11	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.05
130	1B	-346	19	-122	22	743	11	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
131	1A	-289	80	-321	34	337	29	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
131	1B	-302	80	-328	34	337	29	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
132	1A	-203	93	-370	34	156	59	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02
132	1B	-216	93	-377	34	156	59	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
133	1A	-202	76	-259	37	307	88	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
133	1B	-212	76	-265	37	307	88	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
134	1A	-129	85	-283	36	134	126	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.01
134	1B	-139	85	-290	36	134	126	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
138	1A	-487	52	-45	4	638	334	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.05
138	1B	-503	52	-48	4	638	334	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
140	1A	-593	84	-278	7	482	27	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
140	1B	-609	84	-283	7	482	27	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
141	1A	-463	85	-395	13	492	25	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
141	1B	-479	85	-401	13	492	25	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
142	1A	-664	108	-931	6	453	21	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
142	1B	-682	108	-947	6	453	21	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
143	1A	-467	12	-189	16	769	66	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
143	1B	-486	12	-192	16	769	66	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
144	1A	-594	85	-413	21	381	120	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
144	1B	-618	85	-420	21	381	120	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
145	1A	-828	105	-673	-8	265	154	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.02
145	1B	-860	105	-685	-8	265	154	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
146	1A	-540	104	-647	22	219	94	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
146	1B	-563	104	-658	22	219	94	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
147	1A	-621	52	-180	-15	512	156	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
147	1B	-649	52	-185	-15	512	156	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
148	1A	-417	83	-390	29	363	23	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
148	1B	-436	83	-398	29	363	23	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
149	1A	-314	99	-490	29	186	7	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02
149	1B	-331	99	-498	29	186	7	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02





Novembre 2016

Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
153	1A	-157	74	-306	23	451	69	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
153	1B	-167	74	-311	23	451	69	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
154	1A	-128	-38	-130	-20	992	6	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.10
154	1B	-136	-38	-134	-20	992	6	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.09
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
155	1A	-106	69	-254	27	424	103	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
155	1B	-113	69	-258	27	424	103	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
156	1A	-142	-30	232	-25	295	14	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
156	1B	-146	-30	230	-25	295	14	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
157	1A	120	26	196	-26	148	274	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
157	1B	115	26	194	-26	148	274	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
158	1A	-163	-35	211	-22	519	46	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05
158	1B	-165	-35	210	-22	519	46	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
159	1A	154	32	125	-25	70	472	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
159	1B	149	32	123	-25	70	472	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
160	1A	159	31	62	-20	27	601	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
160	1B	154	31	59	-20	27	601	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
161	1A	119	45	92	22	200	323	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
161	1B	115	45	89	22	200	323	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
162	1A	-143	-39	182	-19	697	53	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.07
162	1B	-145	-39	180	-19	697	53	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.07
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
163	1A	125	35	118	25	478	102	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
163	1B	122	35	115	25	478	102	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
164	1A	161	-40	152	-18	831	49	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.09
164	1B	158	-40	150	-18	831	49	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.09
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
165	1A	98	-22	238	-31	23	99	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.01
165	1B	91	-22	235	-31	23	99	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.01
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
166	1A	293	-11	213	-35	403	157	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
166	1B	282	-11	209	-35	403	157	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
167	1A	227	17	135	-49	90	665	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.07
167	1B	220	17	133	-49	90	665	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.07
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
196	1A	-344	-8	-164	10	199	169	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
196	1B	-348	-8	-165	10	199	169	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
197	1A	-176	-8	124	-6	402	25	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03



Novembre 2016

197	1B	-179	-8	122	-6	402	25	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
198	1A	-202	8	132	6	92	152	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.02
198	1B	-204	8	131	6	92	152	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
199	1A	-162	4	149	-9	106	94	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
199	1B	-165	4	148	-9	106	94	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
202	1A	-280	3	-141	12	81	98	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
202	1B	-284	3	-143	12	81	98	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
203	1A	-326	-2	-161	-4	207	125	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
203	1B	-331	-2	-163	-4	207	125	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
204	1A	-359	-14	173	-7	425	47	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.02
204	1B	-364	-14	170	-7	425	47	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
205	1A	-302	-2	-174	-12	76	101	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
205	1B	-307	-2	-176	-12	76	101	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
206	1A	-319	5	-145	14	6	216	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
206	1B	-325	5	-147	14	6	216	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
207	1A	-326	5	-146	14	0	237	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
207	1B	-332	5	-148	14	0	237	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
210	1A	-340	4	161	13	2	243	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
210	1B	-347	4	159	13	2	243	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
211	1A	-349	-3	-163	-20	75	500	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
211	1B	-356	-3	-164	-20	75	500	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
212	1A	-379	-4	154	-21	2	556	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
212	1B	-387	-4	153	-21	2	556	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
213	1A	-319	4	162	10	23	262	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
213	1B	-329	4	160	10	23	262	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
214	1A	-325	4	-160	3	40	191	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
214	1B	-331	4	-162	3	40	191	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
215	1A	-340	-3	140	-21	137	527	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
215	1B	-350	-3	139	-21	137	527	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
223	1A	176	15	67	-47	87	678	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.07
223	1B	170	15	63	-47	87	678	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.07
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
224	1A	193	-14	73	-86	244	941	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.10
224	1B	187	-14	69	-86	244	941	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.10
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				





Novembre 2016

229	1A	-86	47	-129	36	315	146	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
229	1B	-93	47	-135	36	315	146	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
230	1A	155	28	-74	-20	62	455	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04
230	1B	149	28	-79	-20	62	455	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
233	1A	-357	55	-240	29	531	2	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.05
233	1B	-371	55	-246	29	531	2	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
234	1A	-267	55	-197	33	503	36	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05
234	1B	-279	55	-203	33	503	36	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
236	1A	-262	79	-359	18	469	79	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
236	1B	-275	79	-365	18	469	79	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
237	1A	-410	53	-144	7	766	30	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
237	1B	-426	53	-147	7	766	30	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
238	1A	-268	46	-217	11	704	87	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
238	1B	-281	46	-221	11	704	87	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
239	1A	-352	104	-630	15	268	38	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
239	1B	-369	104	-639	15	268	38	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
241	1A	-565	54	-252	17	556	115	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
241	1B	-589	54	-256	17	556	115	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
242	1A	-460	55	-267	24	553	46	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.05
242	1B	-479	55	-273	24	553	46	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
244	1A	145	-40	-138	-18	931	40	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.10
244	1B	141	-40	-141	-18	931	40	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.10
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
245	1A	-164	42	-229	17	693	42	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.07
245	1B	-173	42	-233	17	693	42	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
246	1A	150	-119	231	-30	1402	85	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.15
246	1B	144	-119	228	-30	1402	85	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.15
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
247	1A	-121	40	-210	21	653	45	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
247	1B	-128	40	-213	21	653	45	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
248	1A	104	54	-118	29	301	219	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
248	1B	100	54	-121	29	301	219	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
249	1A	77	61	-117	28	158	293	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.03
249	1B	72	61	-121	28	158	293	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
250	1A	86	62	-191	30	375	148	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.04
250	1B	81	62	-195	30	375	148	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.04



Novembre 2016

Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
251	1A	113	31	166	22	334	167	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04	
251	1B	110	31	164	22	334	167	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
252	1A	110	47	-47	18	101	423	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
252	1B	106	47	-51	18	101	423	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
253	1A	125	37	-171	24	583	65	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.06	
253	1B	120	37	-174	24	583	65	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.06	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
254	1A	338	-14	134	-87	293	953	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.10	
254	1B	329	-14	131	-87	293	953	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.10	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
255	1A	184	17	193	-42	76	414	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
255	1B	177	17	190	-42	76	414	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
256	1A	329	-13	169	-64	363	649	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.07	
256	1B	319	-13	166	-64	363	649	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.07	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
257	1A	231	13	90	-53	66	825	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.09	
257	1B	224	13	87	-53	66	825	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.09	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
266	1A	-334	5	-111	12	99	128	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01	
266	1B	-337	5	-111	12	99	128	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
267	1A	-157	6	179	-14	12	276	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03	
267	1B	-160	6	179	-14	12	276	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
268	1A	-242	-6	-171	10	230	117	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01	
268	1B	-245	-6	-176	10	230	117	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
269	1A	-300	-10	122	-9	167	215	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.02	
269	1B	-304	-10	120	-9	167	215	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.02	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
270	1A	-310	5	-140	13	36	159	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01	
270	1B	-315	5	-142	13	36	159	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
271	1A	-331	-2	-174	-16	63	357	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03	
271	1B	-337	-2	-176	-16	63	357	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
277	1A	-198	96	-450	20	243	89	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02	
277	1B	-212	96	-458	20	243	89	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
279	1A	191	-113	260	-27	1261	40	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.14	
279	1B	188	-113	258	-27	1261	40	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.14	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
280	1A	44	73	-193	31	198	199	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02	
280	1B	37	73	-197	31	198	199	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				



Novembre 2016

281	1A	326	-12	110	-101	178	1138	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.12
281	1B	317	-12	108	-101	178	1138	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.12

Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)

282	1A	174	-104	245	-25	1161	81	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.13
282	1B	171	-104	244	-25	1161	81	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.13

Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)

Lavoro: **st** Intestazione lavoro: **st**
 Elem.: **GUSCIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella gusci**
 Descrizione: **Solaio2**
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro sup.: **3.0** cm Copriferro inf.: **3.0** cm
 Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**
 dxx base sup.: **14** mm dxx base inf.: **14** mm pxx: **20** cm dxx agg.: **14** mm pxx agg.: **20** cm
 dyy base sup.: **14** mm dyy base inf.: **14** mm pyy: **20** cm dyy agg.: **14** mm pyy agg.: **20** cm
 Orientamento armature: **rif. globale** Angolo di posa delle armature: **0.00** gradi
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	Vz(Mxx)	Vz(Myy)	Axx inf.	Axx sup.	Ayy inf.	Ayy sup.	Indice di resistenza			
	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/m		cmq /20 cm		cmq /20 cm		N, M	txy	Vz/Vrd1	
1 1A	378	-14	-152	-120	29	492	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.05	
1 1B	359	-14	-161	-120	29	492	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.05	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
2 1A	373	10	-161	-53	10	1146	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.11	
2 1B	354	10	-171	-53	10	1146	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.11	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
3 1A	201	-15	-126	-87	350	367	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04	
3 1B	181	-15	-136	-87	350	367	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
4 1A	358	30	-163	3	4	686	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
4 1B	340	30	-173	3	4	686	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
5 1A	332	49	173	34	4	410	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04	
5 1B	315	49	162	34	4	410	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
6 1A	310	30	-149	-5	28	662	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
6 1B	293	30	-160	-5	28	662	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
7 1A	303	64	202	49	3	240	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.03	
7 1B	287	64	189	49	3	240	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.03	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
8 1A	264	33	-136	-12	86	575	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
8 1B	246	33	-146	-12	86	575	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
9 1A	246	70	224	49	54	23	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.01	
9 1B	228	70	209	49	54	23	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.01	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
10 1A	365	67	175	32	357	416	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.04	
10 1B	347	67	156	32	357	416	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.04	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
11 1A	214	30	-117	-18	180	412	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04	





Novembre 2016

11	1B	197	30	-128	-18	180	412	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
12	1A	222	40	154	31	285	228	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
12	1B	206	40	142	31	285	228	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
14	1A	235	46	180	35	442	141	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.05
14	1B	218	46	166	35	442	141	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
16	1A	457	69	304	28	374	372	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.04
16	1B	439	69	284	28	374	372	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
17	1A	-247	78	274	38	153	15	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.01
17	1B	-266	78	250	38	153	15	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
19	1A	276	54	236	21	567	38	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.06
19	1B	246	54	210	21	567	38	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
24	1A	-333	80	195	35	70	136	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.01
24	1B	-384	80	159	35	70	136	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
26	1A	-356	74	149	22	52	384	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
26	1B	-425	74	120	22	52	384	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
27	1A	-381	61	102	-13	39	587	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
27	1B	-464	61	84	-13	39	587	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
35	1A	605	-20	-226	-88	385	353	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.04
35	1B	580	-20	-235	-88	385	353	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
43	1A	523	37	-206	22	159	422	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
43	1B	507	37	-213	22	159	422	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
44	1A	415	46	250	39	256	242	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
44	1B	402	46	242	39	256	242	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
45	1A	461	39	-194	17	77	568	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04
45	1B	445	39	-202	17	77	568	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
46	1A	303	51	271	44	390	141	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04
46	1B	292	51	262	44	390	141	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
47	1A	407	36	-178	11	31	657	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.05
47	1B	390	36	-187	11	31	657	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
52	1A	-401	74	183	31	131	147	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.02
52	1B	-450	74	157	31	131	147	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
57	1A	-614	7	268	4	787	7	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
57	1B	-661	7	256	4	787	7	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				





Novembre 2016

58	1A	-417	66	139	18	125	375	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04
58	1B	-479	66	119	18	125	375	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
59	1A	-448	53	94	-11	96	573	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
59	1B	-520	53	82	-11	96	573	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.06
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
60	1A	-1550	-135	-117	-33	1231	328	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.09
60	1B	-1702	-135	-141	-33	1231	328	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.08
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
61	1A	-1471	-67	-14	-8	298	88	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.02
61	1B	-1552	-67	-24	-8	298	88	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
62	1A	-1431	-53	22	4	115	68	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.01
62	1B	-1488	-53	17	4	115	68	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
63	1A	-1374	-79	61	3	569	46	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04
63	1B	-1419	-79	58	3	569	46	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
64	1A	-456	80	313	32	338	358	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
64	1B	-476	80	296	32	338	358	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
65	1A	-219	80	235	37	83	7	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.01
65	1B	-233	80	213	37	83	7	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
69	1A	-1267	-126	70	-0	1022	32	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.08
69	1B	-1304	-126	66	-0	1022	32	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.08
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
70	1A	208	16	-121	-46	74	754	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
70	1B	189	16	-132	-46	74	754	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
71	1A	319	-11	-145	-115	150	484	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.05
71	1B	300	-11	-155	-115	150	484	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.05
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
72	1A	318	9	-150	-51	40	1121	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.11
72	1B	299	9	-160	-51	40	1121	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.11
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
74	1A	251	50	200	31	507	43	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.05
74	1B	233	50	183	31	507	43	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.05
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
75	1A	267	52	217	26	547	24	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.06
75	1B	244	52	196	26	547	24	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.06
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
76	1A	298	48	165	31	43	396	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.04
76	1B	281	48	153	31	43	396	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
77	1A	279	61	195	42	49	255	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
77	1B	262	61	181	42	49	255	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)						
78	1A	261	49	158	33	172	382	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.04
78	1B	244	49	145	33	172	382	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.04



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
79	1A	283	74	208	44	11	8	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.00	
79	1B	265	74	191	44	11	8	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.00	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
80	1A	326	83	195	34	48	103	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.01	
80	1B	306	83	175	34	48	103	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.01	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
81	1A	275	69	196	37	321	151	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.03	
81	1B	256	69	179	37	321	151	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.03	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
86	1A	329	87	232	30	73	128	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.01	
86	1B	306	87	209	30	73	128	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.01	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
87	1A	277	91	274	36	92	14	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.01	
87	1B	254	91	247	36	92	14	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.01	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
88	1A	296	80	233	27	272	104	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.03	
88	1B	269	80	208	27	272	104	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.03	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
93	1A	-149	62	219	24	377	48	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04	
93	1B	-252	62	149	24	377	48	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
94	1A	-131	47	140	18	73	106	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.01	
94	1B	-288	47	93	18	73	106	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.01	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
96	1A	-280	85	214	35	36	158	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02	
96	1B	-331	85	166	35	36	158	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.02	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
98	1A	-288	77	164	24	33	332	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
98	1B	-366	77	124	24	33	332	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
99	1A	-305	63	112	-14	40	574	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06	
99	1B	-406	63	86	-14	40	574	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
100	1A	-219	74	184	25	202	340	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
100	1B	-308	74	129	25	202	340	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
104	1A	593	23	-232	-49	84	719	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.07	
104	1B	574	23	-240	-49	84	719	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.07	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
107	1A	512	-21	-187	-107	239	427	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.04	
107	1B	483	-21	-195	-107	239	427	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.04	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
108	1A	201	54	285	40	444	8	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.05	
108	1B	191	54	275	40	444	8	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.05	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
109	1A	-249	56	298	34	468	30	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
109	1B	-259	56	286	34	468	30	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04	
Spess.=	20.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

116	1A	393	54	205	41	134	339	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.04
116	1B	378	54	196	41	134	339	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
117	1A	318	64	231	49	219	195	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.02
117	1B	305	64	221	49	219	195	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
118	1A	366	54	183	40	67	427	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.05
118	1B	350	54	173	40	67	427	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.05
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
119	1A	-601	13	194	7	624	39	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
119	1B	-652	13	183	7	624	39	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
120	1A	-581	9	103	8	266	45	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
120	1B	-632	9	93	8	266	45	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
123	1A	-458	63	190	24	310	147	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
123	1B	-505	63	170	24	310	147	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
126	1A	-707	-61	302	-16	1174	115	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.09
126	1B	-757	-61	293	-16	1174	115	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.09
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
127	1A	-477	58	140	16	241	308	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
127	1B	-534	58	125	16	241	308	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
128	1A	-533	42	155	14	400	176	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
128	1B	-586	42	143	14	400	176	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
129	1A	-506	45	89	-12	144	499	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.05
129	1B	-569	45	79	-12	144	499	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.05
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
130	1A	-971	-89	-24	-19	1466	419	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.11
130	1B	-1036	-89	-47	-19	1466	419	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.11
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
131	1A	-689	-68	66	-9	1475	216	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.11
131	1B	-741	-68	49	-9	1475	216	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.11
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
132	1A	-1051	-54	-56	6	353	200	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.02
132	1B	-1123	-54	-81	6	353	200	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
136	1A	-1088	-52	64	10	113	108	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.01
136	1B	-1143	-52	48	10	113	108	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
137	1A	-727	-51	87	17	156	118	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
137	1B	-778	-51	58	17	156	118	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
138	1A	-1140	-77	170	9	494	98	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
138	1B	-1183	-77	158	9	494	98	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
140	1A	-338	78	301	33	206	53	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.02
140	1B	-351	78	284	33	206	53	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.02



Novembre 2016

Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
141	1A	-311	56	301	28	519	8	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
141	1B	-322	56	286	28	519	8	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
142	1A	-352	78	245	31	262	6	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.02
142	1B	-366	78	227	31	262	6	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.02
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
147	1A	-1184	-113	187	1	883	231	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.07
147	1B	-1220	-113	176	1	883	231	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.06
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
149	1A	261	-14	-139	-106	262	443	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.05
149	1B	242	-14	-149	-106	262	443	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.05
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
150	1A	264	14	-138	-51	75	992	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.10
150	1B	246	14	-148	-51	75	992	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.10
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
155	1A	261	60	185	40	296	305	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
155	1B	244	60	170	40	296	305	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
156	1A	292	75	213	30	276	72	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.03
156	1B	270	75	192	30	276	72	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
159	1A	286	85	246	29	295	37	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.03
159	1B	253	85	216	29	295	37	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
162	1A	277	32	320	-23	675	263	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.07
162	1B	131	32	222	-23	675	263	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
163	1A	238	30	190	37	314	272	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
163	1B	37	30	108	37	314	272	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
164	1A	517	-81	600	-75	2123	45	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.23
164	1B	123	-81	360	-75	2123	45	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.23
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
165	1A	-220	82	237	32	283	215	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.03
165	1B	-269	82	174	32	283	215	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
166	1A	-222	61	123	-15	23	508	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
166	1B	-346	61	87	-15	23	508	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
168	1A	501	20	-200	-54	88	955	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.09
168	1B	481	20	-207	-54	88	955	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.09
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
171	1A	442	-17	-164	-118	90	476	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.05
171	1B	418	-17	-173	-118	90	476	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.05
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
172	1A	205	70	226	46	220	10	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.02
172	1B	192	70	214	46	220	10	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.02
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
173	1A	-261	75	275	37	208	50	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.02



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

173	1B	-275	75	262	37	208	50	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
174	1A	274	71	215	49	50	72	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.01
174	1B	260	71	201	49	50	72	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
177	1A	308	66	210	51	104	270	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.03
177	1B	293	66	198	51	104	270	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
178	1A	-702	-50	236	-20	904	312	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
178	1B	-755	-50	224	-20	904	312	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
179	1A	-789	-157	179	-40	1269	171	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.11
179	1B	-849	-157	162	-40	1269	171	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.11
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
180	1A	-606	-34	180	14	540	800	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.09
180	1B	-660	-34	167	14	540	800	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.09
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
181	1A	-534	44	221	16	559	108	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
181	1B	-581	44	206	16	559	108	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
182	1A	-799	-170	277	-33	715	61	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.06
182	1B	-851	-170	264	-33	715	61	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
183	1A	-552	30	87	-10	190	329	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
183	1B	-609	30	79	-10	190	329	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
187	1A	-680	-46	-60	8	198	136	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
187	1B	-736	-46	-85	8	198	136	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
189	1A	-901	-80	302	22	407	166	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
189	1B	-941	-80	279	22	407	166	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
195	1A	-967	-105	408	20	604	357	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
195	1B	-1000	-105	391	20	604	357	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
199	1A	500	-48	372	61	1068	3338	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.36
199	1B	175	-48	258	61	1068	3338	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.36
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
200	1A	432	16	-177	-56	54	1095	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.11
200	1B	411	16	-185	-56	54	1095	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.10
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
201	1A	-281	75	189	32	260	305	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
201	1B	-305	75	173	32	260	305	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
202	1A	-674	-97	136	-10	1614	1292	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.14
202	1B	-738	-97	120	-10	1614	1292	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.14
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
224	1A	216	-6	85	-28	62	1180	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.13
224	1B	201	-6	88	-28	62	1180	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.13
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

225	1A	270	-6	88	-34	104	1373	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.15
225	1B	254	-6	85	-34	104	1373	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.15
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
226	1A	323	-8	87	-39	159	1465	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.16
226	1B	305	-8	83	-39	159	1465	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.16
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
227	1A	372	-10	-76	-41	219	1450	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.15
227	1B	353	-10	-81	-41	219	1450	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.15
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
228	1A	415	-11	-75	-39	229	1342	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.14
228	1B	393	-11	-79	-39	229	1342	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.13
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
229	1A	463	-10	-67	-40	99	1281	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.13
229	1B	439	-10	-66	-40	99	1281	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.13
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
230	1A	455	-10	-47	-29	42	1182	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.12
230	1B	458	-10	-77	-29	42	1182	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.12
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														

Lavoro: **st** Intestazione lavoro: **st**
 Elem.: **GUSCIO (piastra)** Gruppo: **4** Tabella: **Tabella gusci**
 Descrizione: **Solaio3**
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro sup.: **3.0** cm Copriferro inf.: **3.0** cm
 Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**
 dxx base sup.: **14** mm dxx base inf.: **14** mm pxx: **20** cm dxx agg.: **14** mm pxx agg.: **20** cm
 dyy base sup.: **14** mm dyy base inf.: **14** mm ppy: **20** cm dyy agg.: **14** mm ppy agg.: **20** cm
 Orientamento armature: **rif. globale** Angolo di posa delle armature: **0.00** gradi
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	Vz(Mxx)	Vz(Myy)	Axx inf.	Axx sup.	Ayy inf.	Ayy sup.	Indice di resistenza			
	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/m		cmq /20 cm		cmq /20 cm		N, M	txy	Vz/Vrd1	
1 1A	-291	6	-184	-12	14	487	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03	
1 1B	-295	6	-185	-12	14	487	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
2 1A	-220	10	-192	16	11	184	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01	
2 1B	-223	10	-192	16	11	184	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
4 1A	-239	9	-169	18	30	66	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01	
4 1B	-242	9	-169	18	30	66	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
8 1A	-288	6	-143	8	23	297	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02	
8 1B	-291	6	-143	8	23	297	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
15 1A	-256	-3	-247	-15	71	605	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04	
15 1B	-264	-3	-248	-15	71	605	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
16 1A	-323	4	207	17	30	252	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03	
16 1B	-329	4	206	17	30	252	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03	
Spess.= 20.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														



Novembre 2016

17	1A	285	-4	-201	-14	35	572	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
17	1B	280	-4	-201	-14	35	572	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
20	1A	-413	4	190	10	3	370	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
20	1B	-417	4	188	10	3	370	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
24	1A	-180	-137	123	-22	1466	105	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.15
24	1B	-185	-137	120	-22	1466	105	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.15
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
25	1A	-167	-146	92	-22	1546	90	1.54	1.54	1.54	1.54	0.14	0.00	0.16
25	1B	-172	-146	88	-22	1546	90	1.54	1.54	1.54	1.54	0.14	0.00	0.16
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
26	1A	-400	119	78	31	90	18	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.01
26	1B	-412	119	75	31	90	18	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
27	1A	-486	104	-52	33	434	3	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.04
27	1B	-500	104	-57	33	434	3	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
28	1A	-376	127	43	21	92	31	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.01
28	1B	-391	127	41	21	92	31	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
29	1A	-557	14	-161	20	1022	79	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.05
29	1B	-573	14	-168	20	1022	79	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.05
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
30	1A	-565	12	-112	14	1072	72	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.06
30	1B	-589	12	-117	14	1072	72	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.06
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
31	1A	-357	135	13	8	90	84	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.01
31	1B	-374	135	12	8	90	84	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
32	1A	-430	101	136	41	79	150	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
32	1B	-437	101	132	41	79	150	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
33	1A	-582	20	-166	30	888	49	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.05
33	1B	-588	20	-173	30	888	49	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.05
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
34	1A	-419	110	110	37	86	76	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.01
34	1B	-429	110	106	37	86	76	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
35	1A	-504	-71	-405	-22	795	147	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
35	1B	-513	-71	-415	-22	795	147	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
36	1A	-342	-92	-284	-23	1012	56	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.09
36	1B	-348	-92	-290	-23	1012	56	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.09
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
37	1A	-268	-110	-182	-22	1197	137	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.12
37	1B	-271	-110	-186	-22	1197	137	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.12
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
38	1A	-231	-125	-138	-22	1344	75	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.13
38	1B	-234	-125	-141	-22	1344	75	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.13



Novembre 2016

Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
39	1A	-311	34	179	-10	6	772	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.08
39	1B	-314	34	177	-10	6	772	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.08
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
40	1A	-328	39	-151	-19	59	676	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.06
40	1B	-332	39	-155	-19	59	676	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.06
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
41	1A	-376	54	187	22	34	543	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
41	1B	-379	54	184	22	34	543	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
42	1A	-346	25	-231	-24	230	268	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
42	1B	-353	25	-236	-24	230	268	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
43	1A	-452	28	-224	32	457	130	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
43	1B	-460	28	-229	32	457	130	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
44	1A	-414	73	180	36	54	371	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
44	1B	-419	73	176	36	54	371	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
45	1A	-459	72	133	43	251	304	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
45	1B	-462	72	128	43	251	304	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
46	1A	-430	88	161	41	69	242	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
46	1B	-436	88	157	41	69	242	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
47	1A	-580	-17	-544	-13	68	124	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
47	1B	-590	-17	-561	-13	68	124	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
48	1A	-685	-45	-509	-18	486	18	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
48	1B	-696	-45	-523	-18	486	18	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
49	1A	-139	-11	129	-117	102	558	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.06
49	1B	-143	-11	126	-117	102	558	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.06
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
50	1A	-156	-17	-204	-68	383	217	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
50	1B	-161	-17	-208	-68	383	217	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
51	1A	-226	12	157	-53	28	1057	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.11
51	1B	-230	12	155	-53	28	1057	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.11
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
65	1A	-233	3	-204	-15	102	558	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
65	1B	-237	3	-205	-15	102	558	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
66	1A	-177	8	-177	17	14	233	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
66	1B	-179	8	-178	17	14	233	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
69	1A	-208	8	-147	22	17	64	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
69	1B	-211	8	-147	22	17	64	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
76	1A	-266	5	-123	10	14	331	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03



Novembre 2016

76	1B	-269	5	-123	10	14	331	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
81	1A	-198	-4	-130	-4	97	63	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
81	1B	-202	-4	-131	-4	97	63	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
82	1A	-266	6	-162	-9	12	366	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
82	1B	-270	6	-163	-9	12	366	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
88	1A	-168	-5	-224	-8	4	307	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
88	1B	-172	-5	-225	-8	4	307	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
89	1A	-216	-6	-205	-4	56	1	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.00
89	1B	-219	-6	-206	-4	56	1	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.00
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
92	1A	-377	6	197	23	15	76	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.01
92	1B	-383	6	195	23	15	76	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.01
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
96	1A	-362	2	-260	-13	29	574	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
96	1B	-373	2	-262	-13	29	574	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
99	1A	-267	3	217	14	25	225	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.02
99	1B	-271	3	216	14	25	225	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.02
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
100	1A	287	-4	-223	-15	5	619	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
100	1B	281	-4	-224	-15	5	619	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
101	1A	-287	3	221	16	22	252	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
101	1B	-292	3	220	16	22	252	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
102	1A	225	-4	-199	-12	35	474	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
102	1B	221	-4	-199	-12	35	474	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
108	1A	-380	5	201	10	9	302	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
108	1B	-383	5	200	10	9	302	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
109	1A	-396	4	200	11	2	347	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
109	1B	-400	4	199	11	2	347	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
113	1A	-265	31	83	20	936	56	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.08
113	1B	-275	31	80	20	936	56	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.08
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
115	1A	-311	81	82	28	634	16	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.06
115	1B	-322	81	80	28	634	16	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
116	1A	-356	109	82	32	355	7	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.03
116	1B	-368	109	79	32	355	7	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
117	1A	-286	84	49	20	657	36	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.06
117	1B	-301	84	48	20	657	36	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				





Novembre 2016

119	1A	-246	-56	-117	16	1125	111	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.10
119	1B	-251	-56	-120	16	1125	111	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.10
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
120	1A	-355	74	137	40	552	71	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
120	1B	-361	74	133	40	552	71	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
121	1A	-224	-59	93	12	1209	109	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.11
121	1B	-230	-59	90	12	1209	109	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.11
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
122	1A	-524	12	-36	11	1076	21	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.06
122	1B	-553	12	-38	11	1076	21	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.06
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
123	1A	-459	110	-29	24	451	37	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04
123	1B	-478	110	-31	24	451	37	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
124	1A	-443	120	70	33	169	14	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.02
124	1B	-456	120	66	33	169	14	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
125	1A	-528	70	-87	29	715	34	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
125	1B	-543	70	-92	29	715	34	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
126	1A	-417	128	38	24	175	33	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.02
126	1B	-433	128	36	24	175	33	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
130	1A	-425	117	-7	14	444	73	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.04
130	1B	-445	117	-8	14	444	73	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
131	1A	-393	135	11	11	173	84	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.02
131	1B	-411	135	10	11	173	84	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
132	1A	-563	17	-166	26	964	69	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.05
132	1B	-573	17	-173	26	964	69	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.05
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
133	1A	-504	92	98	45	371	108	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
133	1B	-511	92	93	45	371	108	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
134	1A	-465	102	122	44	142	144	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
134	1B	-473	102	117	44	142	144	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
136	1A	-501	98	77	41	407	45	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
136	1B	-511	98	71	41	407	45	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
137	1A	-460	111	98	40	157	71	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.01
137	1B	-469	111	94	40	157	71	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
138	1A	-532	-36	-200	-27	411	8	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
138	1B	-540	-36	-204	-27	411	8	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
139	1A	-461	30	281	-26	224	301	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
139	1B	-468	30	277	-26	224	301	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03



Novembre 2016

Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
140	1A	-425	-43	-216	20	675	45	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.05
140	1B	-432	-43	-221	20	675	45	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.05
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
141	1A	-377	39	259	-23	109	535	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
141	1B	-382	39	256	-23	109	535	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
142	1A	-328	39	215	-17	43	693	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
142	1B	-331	39	213	-17	43	693	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
143	1A	-411	52	238	32	266	360	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
143	1B	-416	52	236	32	266	360	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
144	1A	-340	-48	-186	21	868	84	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.07
144	1B	-345	-48	-190	21	868	84	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.07
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
145	1A	-386	35	186	34	604	93	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
145	1B	-392	35	182	34	604	93	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
146	1A	-284	-53	-146	19	1014	97	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.09
146	1B	-288	-53	-150	19	1014	97	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.09
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
147	1A	-538	27	-202	35	641	40	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
147	1B	-545	27	-207	35	641	40	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
148	1A	-581	24	-177	34	783	14	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
148	1B	-587	24	-183	34	783	14	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
149	1A	-402	57	-133	32	165	462	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
149	1B	-406	57	-137	32	165	462	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
150	1A	-315	36	153	-13	22	764	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.08
150	1B	-318	36	149	-13	22	764	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.08
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
151	1A	-341	37	-189	-23	122	507	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
151	1B	-347	37	-194	-23	122	507	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
152	1A	-383	56	161	25	62	535	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
152	1B	-386	56	158	25	62	535	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
156	1A	-491	83	119	46	320	189	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
156	1B	-497	83	114	46	320	189	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
157	1A	-431	74	158	39	95	363	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
157	1B	-435	74	154	39	95	363	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
158	1A	-494	57	-152	42	428	194	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
158	1B	-499	57	-157	42	428	194	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				



Novembre 2016

159	1A	-458	90	143	44	122	235	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
159	1B	-463	90	139	44	122	235	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
160	1A	-325	-15	299	-37	304	110	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.02
160	1B	-331	-15	293	-37	304	110	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
161	1A	-114	-15	215	-93	374	526	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.06
161	1B	-118	-15	211	-93	374	526	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.06
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
162	1A	-569	-27	262	-33	87	86	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.01
162	1B	-577	-27	257	-33	87	86	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
163	1A	-244	-20	-222	-42	36	458	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
163	1B	-250	-20	-226	-42	36	458	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
164	1A	-170	-15	-180	-111	241	441	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.04
164	1B	-175	-15	-182	-111	241	441	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
165	1A	-156	-12	-153	-119	74	493	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.05
165	1B	-161	-12	-156	-119	74	493	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.05
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
167	1A	-247	19	-167	-56	66	941	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.09
167	1B	-251	19	-170	-56	66	941	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.09
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
168	1A	-236	14	136	-55	25	1048	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.11
168	1B	-240	14	133	-55	25	1048	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.11
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
189	1A	-207	-9	-202	6	323	35	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
189	1B	-211	-9	-203	6	323	35	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
190	1A	-262	-11	-211	4	386	33	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
190	1B	-266	-11	-212	4	386	33	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
191	1A	-234	8	-195	13	103	106	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
191	1B	-238	8	-196	13	103	106	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
192	1A	-335	-12	-204	-2	262	65	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
192	1B	-338	-12	-205	-2	262	65	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
194	1A	-312	4	-164	5	107	232	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
194	1B	-315	4	-164	5	107	232	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
198	1A	-264	-3	-215	8	165	92	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
198	1B	-268	-3	-216	8	165	92	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
199	1A	-318	-2	-208	9	233	15	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
199	1B	-322	-2	-210	9	233	15	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
200	1A	-282	-13	-254	4	341	38	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
200	1B	-286	-13	-255	4	341	38	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02



Novembre 2016

Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
201	1A	-341	-4	-187	7	151	153	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
201	1B	-344	-4	-188	7	151	153	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
203	1A	-309	-11	-218	-2	342	10	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
203	1B	-312	-11	-220	-2	342	10	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
207	1A	-342	6	212	20	41	52	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.01
207	1B	-347	6	211	20	41	52	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.01
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
208	1A	-357	6	212	22	22	65	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.01
208	1B	-362	6	211	22	22	65	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.01
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
209	1A	-366	7	-227	18	17	234	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
209	1B	-374	7	-229	18	17	234	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
210	1A	-401	7	-206	23	5	84	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
210	1B	-407	7	-208	23	5	84	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
211	1A	-261	4	-192	11	42	167	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
211	1B	-265	4	-193	11	42	167	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
214	1A	-435	4	-188	10	8	372	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
214	1B	-439	4	-190	10	8	372	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
216	1A	-362	5	191	9	37	236	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
216	1B	-366	5	189	9	37	236	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
223	1A	-265	89	16	12	644	56	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.06
223	1B	-283	89	16	12	644	56	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.06
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
224	1A	-239	30	57	14	978	48	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.08
224	1B	-255	30	55	14	978	48	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.08
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
225	1A	-332	116	46	22	366	33	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.04
225	1B	-347	116	45	22	366	33	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.04
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
226	1A	-209	32	20	11	961	24	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.08
226	1B	-229	32	19	11	961	24	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.08
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
227	1A	-334	77	111	35	598	20	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.06
227	1B	-342	77	108	35	598	20	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
228	1A	-306	33	123	30	821	8	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
228	1B	-311	33	120	30	821	8	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
229	1A	-395	95	142	43	307	124	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.03
229	1B	-401	95	138	43	307	124	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.03
Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
230	1A	-283	32	101	26	886	36	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.07





Novembre 2016

230	1B	-290	32	98	26	886	36	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.07
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
232	1A	-507	72	-52	21	745	48	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
232	1B	-528	72	-56	21	745	48	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
234	1A	-461	76	-14	14	738	53	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.06
234	1B	-485	76	-15	14	738	53	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
236	1A	-543	66	-116	41	616	42	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.05
236	1B	-550	66	-122	41	616	42	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
238	1A	-539	68	-106	36	672	3	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
238	1B	-549	68	-112	36	672	3	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
239	1A	-403	62	204	40	389	231	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
239	1B	-408	62	201	40	389	231	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
240	1A	-407	73	198	40	210	324	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
240	1B	-412	73	194	40	210	324	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
241	1A	-379	69	168	42	483	137	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
241	1B	-385	69	165	42	483	137	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
242	1A	-438	34	231	29	439	181	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
242	1B	-444	34	228	29	439	181	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
243	1A	-385	58	215	29	137	482	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
243	1B	-389	58	213	29	137	482	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
244	1A	-339	35	150	33	730	33	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.06
244	1B	-345	35	146	33	730	33	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
248	1A	-427	49	-173	34	291	325	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
248	1B	-433	49	-178	34	291	325	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.03
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
250	1A	-533	62	-131	43	536	103	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
250	1B	-537	62	-137	43	536	103	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
251	1A	-277	22	251	-51	86	756	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.08
251	1B	-280	22	247	-51	86	756	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.08
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
252	1A	-165	-15	291	-68	420	381	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.04
252	1B	-168	-15	286	-68	420	381	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.04
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
253	1A	-118	-13	158	-111	259	574	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.06
253	1B	-122	-13	155	-111	259	574	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.06
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
254	1A	-387	21	309	-44	43	456	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.05
254	1B	-392	21	305	-44	43	456	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.05
Spess.= 20.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				



Novembre 2016

256	1A	-169	-17	-197	-94	346	354	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04
256	1B	-174	-17	-200	-94	346	354	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
258	1A	-252	21	-197	-51	78	740	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
258	1B	-258	21	-201	-51	78	740	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.07
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
265	1A	-262	5	-189	12	155	63	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
265	1B	-265	5	-190	12	155	63	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
268	1A	-302	-14	-242	3	455	26	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03
268	1B	-306	-14	-244	3	455	26	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
271	1A	-329	5	194	15	66	39	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.00
271	1B	-333	5	193	15	66	39	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.00
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
275	1A	-315	123	14	11	358	76	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.03
275	1B	-332	123	14	11	358	76	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
276	1A	-378	103	114	39	334	58	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
276	1B	-387	103	110	39	334	58	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.03
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
279	1A	-406	86	171	44	267	207	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.02
279	1B	-412	86	167	44	267	207	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.02
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
281	1A	-233	18	194	-55	74	958	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.10
281	1B	-236	18	191	-55	74	958	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.10
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
326	1A	58	-7	-14	-22	19	969	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.10
326	1B	57	-7	-18	-22	19	969	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.10
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
327	1A	54	-8	9	-30	7	1251	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.13
327	1B	53	-8	5	-30	7	1251	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.13
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
328	1A	65	-8	27	-36	31	1422	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.15
328	1B	64	-8	23	-36	31	1422	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.15
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
329	1A	51	-2	50	-39	59	1622	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.18
329	1B	49	-2	46	-39	59	1622	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.18
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
330	1A	115	-5	71	-37	122	1743	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.19
330	1B	110	-5	71	-37	122	1743	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.19
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
331	1A	179	-6	126	-35	120	1809	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.20
331	1B	174	-6	126	-35	120	1809	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.20
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
332	1A	269	-6	218	-31	43	1640	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.18
332	1B	261	-6	217	-31	43	1640	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.18
Spess.=		20.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
333	1A	373	-5	361	-23	35	1308	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.14
333	1B	363	-5	357	-23	35	1308	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.14



Novembre 2016

Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
334	1A	432	-4	426	-12	79	925	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.10
334	1B	423	-4	419	-12	79	925	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.10

Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
335	1A	270	4	-648	6	229	656	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
335	1B	262	4	-667	6	229	656	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03

Spess.=	20.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				

Lavoro: **st** Intestazione lavoro: **st**
 Elem.: **GUSCIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella gusci**
 Descrizione: **Scala**
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro sup.: **3.0** cm Copriferro inf.: **3.0** cm
 Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**
 dxx base sup.: **14** mm dxx base inf.: **14** mm pxx: **20** cm dxx agg.: **14** mm pxx agg.: **20** cm
 dyy base sup.: **14** mm dyy base inf.: **14** mm pyy: **20** cm dyy agg.: **14** mm pyy agg.: **20** cm
 Orientamento armature: **rif. globale** Angolo di posa delle armature: **0.00** gradi
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	Vz(Mxx)	Vz(Myy)	Axx inf.	Axx sup.	Ayy inf.	Ayy sup.	Indice di resistenza			
	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/20 cm	kg*m/20 cm	kg/m	kg/m	cmq /20 cm	cmq /20 cm	cmq /20 cm	cmq /20 cm	N, M	txy	Vz/Vrd1	
1 1A	-676	47	-1081	-22	113	857	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05	
1 1B	-721	47	-1101	-22	113	857	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.05	
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
2 1A	-580	44	-331	-27	77	676	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.07	
2 1B	-609	44	-335	-27	77	676	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.07	
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
3 1A	-301	60	-699	12	142	201	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02	
3 1B	-340	60	-705	12	142	201	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02	
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
4 1A	-482	37	-165	-27	93	557	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06	
4 1B	-505	37	-170	-27	93	557	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.06	
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
5 1A	-411	25	-75	-22	93	385	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.05	
5 1B	-432	25	-79	-22	93	385	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.05	
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
6 1A	-399	49	-187	9	198	325	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03	
6 1B	-421	49	-190	9	198	325	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.03	
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
7 1A	97	69	-438	18	9	70	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.01	
7 1B	77	69	-441	18	9	70	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.01	
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
8 1A	-344	8	-33	-12	120	40	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01	
8 1B	-365	8	-38	-12	120	40	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01	
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
10 1A	-305	14	-66	-14	449	18	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04	
10 1B	-325	14	-70	-14	449	18	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.04	
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
12 1A	-231	13	-85	-11	586	15	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.05	
12 1B	-249	13	-88	-11	586	15	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.05	



Novembre 2016

Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
13	1A	178	75	-231	16	68	21	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.01
13	1B	161	75	-233	16	68	21	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.01
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
14	1A	87	65	-116	16	252	49	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.03
14	1B	70	65	-117	16	252	49	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.03
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
15	1A	242	80	-70	9	122	99	1.54	1.54	1.54	1.54	0.14	0.00	0.02
15	1B	226	80	-71	9	122	99	1.54	1.54	1.54	1.54	0.14	0.00	0.02
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
18	1A	-118	11	-72	9	671	7	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.07
18	1B	-135	11	-74	9	671	7	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.07
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
19	1A	105	10	32	8	684	3	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.09
19	1B	91	10	32	8	684	3	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.09
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
20	1A	-222	58	-184	17	238	152	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.03
20	1B	-243	58	-186	17	238	152	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.03
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
21	1A	-431	55	-415	8	131	357	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.02
21	1B	-457	55	-418	8	131	357	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.02
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
22	1A	-355	36	-102	10	292	207	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
22	1B	-375	36	-105	10	292	207	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
23	1A	-123	64	-307	15	118	150	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.02
23	1B	-145	64	-310	15	118	150	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
27	1A	294	71	-36	9	248	41	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.03
27	1B	279	71	-36	9	248	41	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.03
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
28	1A	97	72	-146	14	99	43	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.01
28	1B	81	72	-147	14	99	43	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.01
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
29	1A	-70	46	-86	14	435	32	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.06
29	1B	-86	46	-87	14	435	32	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.06
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
30	1A	304	79	-40	6	88	49	1.54	1.54	1.54	1.54	0.14	0.00	0.01
30	1B	289	79	-41	6	88	49	1.54	1.54	1.54	1.54	0.14	0.00	0.01
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
37	1A	-238	42	-108	15	388	102	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.05
37	1B	-257	42	-110	15	388	102	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.04
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
39	1A	217	49	-35	10	438	24	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.06
39	1B	202	49	-35	10	438	24	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.06
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
44	1A	-177	-149	32	-13	999	273	1.54	1.54	1.54	1.54	0.21	0.00	0.13
44	1B	-190	-149	30	-13	999	273	1.54	1.54	1.54	1.54	0.21	0.00	0.13
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
46	1A	251	-86	40	-11	951	11	1.54	1.54	1.54	1.54	0.15	0.00	0.13





Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

46	1B	244	-86	39	-11	951	11	1.54	1.54	1.54	1.54	0.15	0.00	0.13
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
47	1A	271	-138	-80	-17	315	222	1.54	1.54	1.54	1.54	0.23	0.00	0.04
47	1B	261	-138	-85	-17	315	222	1.54	1.54	1.54	1.54	0.23	0.00	0.04
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
48	1A	-89	9	-132	69	154	154	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.02
48	1B	-90	9	-148	69	154	154	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.02
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
49	1A	100	8	-617	29	64	554	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.05
49	1B	97	8	-636	29	64	554	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.05
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
50	1A	58	-7	-1012	-78	226	1144	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.11
50	1B	54	-7	-1041	-78	226	1144	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.00	0.11
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
52	1A	14	5	-495	75	238	336	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04
52	1B	14	5	-504	75	238	336	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
53	1A	-12	6	-508	88	204	181	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.03
53	1B	-12	6	-515	88	204	181	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.03
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
54	1A	16	6	-472	24	13	693	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.06
54	1B	16	6	-477	24	13	693	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.06
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
55	1A	-280	-3	-297	4	1260	458	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.08
55	1B	-283	-3	-302	4	1260	458	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.08
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
56	1A	-397	-26	404	-9	1001	73	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.10
56	1B	-400	-26	401	-9	1001	73	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.10
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
57	1A	-10	2	-158	17	71	329	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
57	1B	-11	2	-161	17	71	329	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.04
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
60	1A	27	-83	31	-15	1176	30	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.16
60	1B	20	-83	30	-15	1176	30	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.16
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
61	1A	-28	-144	-27	-22	127	108	1.54	1.54	1.54	1.54	0.21	0.00	0.02
61	1B	-35	-144	-29	-22	127	108	1.54	1.54	1.54	1.54	0.21	0.00	0.02
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
62	1A	-260	-83	78	-15	1652	21	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.20
62	1B	-265	-83	78	-15	1652	21	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.20
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
63	1A	-273	15	-260	66	72	167	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02
63	1B	-278	15	-278	66	72	167	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.02
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
64	1A	277	11	-700	30	64	530	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04
64	1B	269	11	-726	30	64	530	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.04
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
65	1A	-538	19	-339	64	27	162	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
65	1B	-550	19	-366	64	27	162	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.02
Spess.= 15.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				



Novembre 2016

66	1A	236	-9	-1017	-70	214	1045	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.10
66	1B	226	-9	-1048	-70	214	1045	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.10
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
67	1A	-886	18	-552	60	26	108	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.01	0.01
67	1B	-904	18	-597	60	26	108	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.01	0.01
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
68	1A	469	17	-571	33	73	421	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.01	0.04
68	1B	448	17	-634	33	73	421	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.01	0.04
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
69	1A	-1189	-13	-1450	50	648	274	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.01	0.04
69	1B	-1221	-13	-1591	50	648	274	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.01	0.04
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
72	1A	57	9	-284	71	4	332	1.54	1.54	1.54	1.54	0.09	0.00	0.04
72	1B	56	9	-292	71	4	332	1.54	1.54	1.54	1.54	0.08	0.00	0.04
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
75	1A	87	10	262	67	215	440	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.06
75	1B	85	10	256	67	215	440	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.06
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
76	1A	-23	10	-307	86	4	182	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.02
76	1B	-24	10	-314	86	4	182	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.02
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
77	1A	-24	11	-100	85	24	181	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.02
77	1B	-25	11	-106	85	24	181	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.02
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
78	1A	43	6	-341	22	4	694	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.07
78	1B	42	6	-346	22	4	694	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.07
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
79	1A	-185	-17	-131	-6	1191	104	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.13
79	1B	-188	-17	-133	-6	1191	104	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.12
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
80	1A	-380	-25	189	-9	361	126	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
80	1B	-383	-25	187	-9	361	126	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.03
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
81	1A	-134	-37	28	-6	1522	160	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.19
81	1B	-137	-37	28	-6	1522	160	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.19
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
82	1A	-25	3	-254	14	45	347	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03
82	1B	-26	3	-257	14	45	347	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
83	1A	-34	3	-329	10	82	398	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03
83	1B	-36	3	-332	10	82	398	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
85	1A	50	-1	-418	5	27	459	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03
85	1B	48	-1	-421	5	27	459	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.03
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
86	1A	159	-10	-743	1	281	547	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
86	1B	157	-10	-746	1	281	547	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.04
Spess.=		15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
90	1A	-276	-167	45	-23	320	254	1.54	1.54	1.54	1.54	0.23	0.00	0.04
90	1B	-280	-167	45	-23	320	254	1.54	1.54	1.54	1.54	0.23	0.00	0.04





Novembre 2016

Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
91	1A	-158	-82	64	-15	1416	10	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.18
91	1B	-163	-82	63	-15	1416	10	1.54	1.54	1.54	1.54	0.11	0.00	0.18
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
92	1A	-185	-155	32	-22	66	184	1.54	1.54	1.54	1.54	0.22	0.00	0.03
92	1B	-190	-155	31	-22	66	184	1.54	1.54	1.54	1.54	0.22	0.00	0.03
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
93	1A	-283	-83	49	-13	1758	50	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.22
93	1B	-288	-83	49	-13	1758	50	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.22
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
95	1A	443	16	-710	31	44	487	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.01	0.04
95	1B	428	16	-748	31	44	487	1.54	1.54	1.54	1.54	0.06	0.01	0.04
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
96	1A	478	3	-983	-60	248	892	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.08
96	1B	466	3	-1021	-60	248	892	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.08
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
97	1A	294	10	314	33	122	345	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.05
97	1B	290	10	246	33	122	345	1.54	1.54	1.54	1.54	0.07	0.00	0.05
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
98	1A	-20	10	107	85	55	163	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.02
98	1B	-20	10	102	85	55	163	1.54	1.54	1.54	1.54	0.13	0.00	0.02
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
99	1A	18	5	295	83	85	172	1.54	1.54	1.54	1.54	0.15	0.00	0.02
99	1B	18	5	290	83	85	172	1.54	1.54	1.54	1.54	0.15	0.00	0.02
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
100	1A	35	-5	19	17	58	731	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.10
100	1B	34	-5	13	17	58	731	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.10
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
101	1A	98	12	-87	69	59	357	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.05
101	1B	97	12	-94	69	59	357	1.54	1.54	1.54	1.54	0.10	0.00	0.05
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
102	1A	-43	5	400	60	410	409	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.06
102	1B	-46	5	397	60	410	409	1.54	1.54	1.54	1.54	0.12	0.00	0.06
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
103	1A	45	5	-193	19	35	708	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.08
103	1B	44	5	-199	19	35	708	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.08
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
104	1A	-203	-17	-20	-3	116	64	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
104	1B	-206	-17	-20	-3	116	64	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.01
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
105	1A	-166	-28	73	-5	1317	141	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.15
105	1B	-169	-28	72	-5	1317	141	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.15
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
106	1A	-269	-21	66	-5	32	55	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
106	1B	-272	-21	65	-5	32	55	1.54	1.54	1.54	1.54	0.02	0.00	0.01
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
107	1A	-136	-43	8	2	1616	228	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.20
107	1B	-139	-43	7	2	1616	228	1.54	1.54	1.54	1.54	0.05	0.00	0.20
Spess.=	15.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

112	1A	-229	-179	47	-16	432	266	1.54	1.54	1.54	1.54	0.25	0.00	0.06
112	1B	-233	-179	46	-16	432	266	1.54	1.54	1.54	1.54	0.25	0.00	0.06

Spess.= 15.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)

114	1A	6	4	190	14	81	768	1.54	1.54	1.54	1.54	0.04	0.00	0.10
114	1B	5	4	184	14	81	768	1.54	1.54	1.54	1.54	0.03	0.00	0.10

Spess.= 15.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)

115	1A	-133	-14	-11	-2	220	16	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02
115	1B	-136	-14	-11	-2	220	16	1.54	1.54	1.54	1.54	0.01	0.00	0.02

Spess.= 15.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)

Lavoro: **st** Intestazione lavoro: **st**

Elem.: **GUSCIO (parete)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri spessore 30**

Descrizione:

Rck: **300.00** kg/cm²

Spessore: **30.0** cm

Diam. vertic.: **14** mm

Diam. orizz.: **14** mm

Pareti

fyk: **4580.0** kg/cm²

Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50**

Passo vertic.: **25** cm

Passo orizz.: **25** cm

Copriferro: **3.0** cm

Mxy: **0.50**

p vertic.: **0.41** %

p orizz.: **0.41** %

Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**

Diam. agg. vertic.: **14** mm

Diam. agg. orizz.: **14** mm

Passo agg. vertic.: **25** cm

Passo agg. orizz.: **25** cm

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	V	Ao	Av	Indice di resistenza		Note
	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	cmq/25 cm	cmq/25 cm	N, M	Bielle	
1 1A	318	-25	990	-251	439	3.08	3.08	0.24	0.02	
1 1B	309	-25	930	-251	439	3.08	3.08	0.24	0.02	
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
4 1A	-31	-12	-750	-143	27	3.08	3.08	0.04	0.00	
4 1B	-31	-12	-752	-143	27	3.08	3.08	0.04	0.00	
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
5 1A	446	-64	-1229	139	52	3.08	3.08	0.08	0.00	
5 1B	436	-64	-1236	139	52	3.08	3.08	0.08	0.00	
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
8 1A	-319	80	-793	15	158	3.08	3.08	0.03	0.01	
8 1B	-326	80	-796	15	158	3.08	3.08	0.03	0.01	
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
11 1A	-324	31	-1299	17	316	3.08	3.08	0.01	0.01	
11 1B	-327	31	-1304	17	316	3.08	3.08	0.01	0.01	
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
12 1A	-157	-34	-638	-116	145	3.08	3.08	0.03	0.01	
12 1B	-160	-34	-644	-116	145	3.08	3.08	0.03	0.01	
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
16 1A	-437	81	-1602	-25	466	3.08	3.08	0.02	0.02	
16 1B	-441	81	-1610	-25	466	3.08	3.08	0.02	0.02	
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
21 1A	563	-64	-1767	191	429	3.08	3.08	0.09	0.02	
21 1B	549	-64	-1780	191	429	3.08	3.08	0.09	0.02	
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
22 1A	-510	40	-1540	33	509	3.08	3.08	0.02	0.02	
22 1B	-516	40	-1547	33	509	3.08	3.08	0.02	0.02	
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
24 1A	463	123	-1421	23	700	3.08	3.08	0.12	0.03	
24 1B	459	123	-1441	23	700	3.08	3.08	0.12	0.03	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
25	1A	382	-18	-1595	-23	38	3.08	3.08	0.04	0.00
25	1B	375	-18	-1599	-23	38	3.08	3.08	0.04	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
26	1A	525	28	-4203	100	786	3.08	3.08	0.06	0.03
26	1B	522	28	-4211	100	786	3.08	3.08	0.06	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
27	1A	298	20	-1585	20	65	3.08	3.08	0.04	0.00
27	1B	295	20	-1593	20	65	3.08	3.08	0.04	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
29	1A	1056	32	-2094	13	984	3.08	3.08	0.11	0.04
29	1B	1042	32	-2101	13	984	3.08	3.08	0.11	0.04
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
31	1A	338	74	-3130	276	654	3.08	3.08	0.07	0.03
31	1B	333	74	-3138	276	654	3.08	3.08	0.07	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
33	1A	-205	-8	-1028	-21	280	3.08	3.08	0.01	0.01
33	1B	-216	-8	-1036	-21	280	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
34	1A	-85	14	-747	-13	169	3.08	3.08	0.01	0.01
34	1B	-90	14	-754	-13	169	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
37	1A	342	-58	-2037	24	560	3.08	3.08	0.06	0.02
37	1B	337	-58	-2042	24	560	3.08	3.08	0.06	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
38	1A	134	24	-2503	87	191	3.08	3.08	0.03	0.01
38	1B	130	24	-2514	87	191	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
39	1A	-343	40	-4485	135	429	3.08	3.08	0.05	0.02
39	1B	-351	40	-4492	135	429	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
47	1A	708	-45	-1142	-21	303	3.08	3.08	0.09	0.01
47	1B	688	-45	-1186	-21	303	3.08	3.08	0.09	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
50	1A	655	37	-801	76	81	3.08	3.08	0.08	0.00
50	1B	602	37	-894	76	81	3.08	3.08	0.07	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
61	1A	1161	71	-1639	-10	836	3.08	3.08	0.14	0.03
61	1B	1140	71	-1644	-10	836	3.08	3.08	0.14	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
62	1A	599	59	-1025	12	413	3.08	3.08	0.09	0.02
62	1B	586	59	-1028	12	413	3.08	3.08	0.09	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
63	1A	-445	58	-460	13	393	3.08	3.08	0.01	0.02
63	1B	-454	58	-463	13	393	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
64	1A	749	-9	-1401	-69	733	3.08	3.08	0.07	0.03
64	1B	736	-9	-1406	-69	733	3.08	3.08	0.07	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
65	1A	445	15	-1086	22	497	3.08	3.08	0.05	0.02





Novembre 2016

65	1B	438	15	-1088	22	497	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
66	1A	247	22	-932	93	449	3.08	3.08	0.03	0.02
66	1B	240	22	-935	93	449	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
93	1A	314	-18	407	-105	358	3.08	3.08	0.10	0.02
93	1B	310	-18	403	-105	358	3.08	3.08	0.10	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
94	1A	-324	11	-785	-10	486	3.08	3.08	0.01	0.02
94	1B	-327	11	-791	-10	486	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
96	1A	-587	33	-828	118	242	3.08	3.08	0.02	0.01
96	1B	-590	33	-831	118	242	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
110	1A	-148	78	-597	176	217	3.08	3.08	0.07	0.01
110	1B	-150	78	-600	176	217	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
111	1A	-230	47	-658	179	284	3.08	3.08	0.06	0.01
111	1B	-234	47	-658	179	284	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
112	1A	362	-31	-1467	-208	650	3.08	3.08	0.05	0.03
112	1B	354	-31	-1506	-208	650	3.08	3.08	0.05	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
113	1A	55	-24	-1147	109	98	3.08	3.08	0.02	0.00
113	1B	52	-24	-1190	109	98	3.08	3.08	0.02	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
114	1A	226	-25	-1314	102	326	3.08	3.08	0.04	0.01
114	1B	219	-25	-1352	102	326	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
115	1A	381	-31	-711	-231	617	3.08	3.08	0.09	0.03
115	1B	372	-31	-760	-231	617	3.08	3.08	0.09	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
116	1A	115	-28	-295	-138	195	3.08	3.08	0.06	0.01
116	1B	113	-28	-336	-138	195	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
117	1A	380	-37	-855	-126	526	3.08	3.08	0.06	0.02
117	1B	376	-37	-896	-126	526	3.08	3.08	0.06	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
124	1A	180	6	-1249	-4	93	3.08	3.08	0.02	0.00
124	1B	175	6	-1264	-4	93	3.08	3.08	0.02	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
126	1A	-144	-26	-691	-125	163	3.08	3.08	0.03	0.01
126	1B	-148	-26	-694	-125	163	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
127	1A	17	-3	-756	13	23	3.08	3.08	0.01	0.00
127	1B	16	-3	-768	13	23	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
128	1A	-35	-6	-882	12	58	3.08	3.08	0.01	0.00
128	1B	-40	-6	-892	12	58	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										



129	1A	-121	-24	-808	-136	169	3.08	3.08	0.03	0.01
129	1B	-123	-24	-810	-136	169	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
130	1A	18	-6	-726	-51	31	3.08	3.08	0.01	0.00
130	1B	17	-6	-731	-51	31	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
131	1A	-47	-12	-766	-44	66	3.08	3.08	0.01	0.00
131	1B	-50	-12	-773	-44	66	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
132	1A	274	-30	-1317	84	244	3.08	3.08	0.04	0.01
132	1B	263	-30	-1318	84	244	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
133	1A	293	-83	-939	-43	185	3.08	3.08	0.08	0.01
133	1B	284	-83	-942	-43	185	3.08	3.08	0.08	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
134	1A	48	-43	-886	-24	15	3.08	3.08	0.03	0.00
134	1B	42	-43	-889	-24	15	3.08	3.08	0.03	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
135	1A	343	-52	-1265	104	159	3.08	3.08	0.06	0.01
135	1B	335	-52	-1272	104	159	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
145	1A	-312	141	-765	26	190	3.08	3.08	0.06	0.01
145	1B	-317	141	-769	26	190	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
146	1A	-716	49	-441	-25	47	3.08	3.08	0.01	0.00
146	1B	-735	49	-444	-25	47	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
147	1A	-1062	145	-418	-9	187	3.08	3.08	0.03	0.01
147	1B	-1089	145	-421	-9	187	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
154	1A	-397	43	-1355	11	351	3.08	3.08	0.01	0.01
154	1B	-400	43	-1360	11	351	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
155	1A	-221	67	-1022	15	189	3.08	3.08	0.02	0.01
155	1B	-225	67	-1025	15	189	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
156	1A	-284	94	-1019	8	235	3.08	3.08	0.04	0.01
156	1B	-287	94	-1022	8	235	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
157	1A	-295	8	-617	-37	54	3.08	3.08	0.01	0.00
157	1B	-301	8	-619	-37	54	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
158	1A	-388	11	-542	-70	87	3.08	3.08	0.01	0.00
158	1B	-392	11	-551	-70	87	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
159	1A	125	-52	-710	-108	209	3.08	3.08	0.04	0.01
159	1B	123	-52	-715	-108	209	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
160	1A	-97	-41	-701	-87	127	3.08	3.08	0.02	0.01
160	1B	-96	-41	-707	-87	127	3.08	3.08	0.02	0.01

Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
173 1A	-430		59	-1712	-41	470	3.08	3.08	0.02	0.02
173 1B	-435		59	-1717	-41	470	3.08	3.08	0.02	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
174 1A	-256		120	-1587	21	428	3.08	3.08	0.06	0.02
174 1B	-262		120	-1595	21	428	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
175 1A	292		82	-1797	16	551	3.08	3.08	0.08	0.02
175 1B	288		82	-1802	16	551	3.08	3.08	0.08	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
186 1A	827		36	-1992	17	1026	3.08	3.08	0.09	0.04
186 1B	819		36	-1998	17	1026	3.08	3.08	0.09	0.04
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
188 1A	625		28	-1839	41	839	3.08	3.08	0.07	0.03
188 1B	618		28	-1844	41	839	3.08	3.08	0.07	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
191 1A	386		33	-1800	143	574	3.08	3.08	0.05	0.02
191 1B	379		33	-1808	143	574	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
192 1A	434		-40	-1798	170	509	3.08	3.08	0.06	0.02
192 1B	427		-40	-1810	170	509	3.08	3.08	0.06	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
193 1A	-551		44	-1549	22	460	3.08	3.08	0.01	0.02
193 1B	-555		44	-1557	22	460	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
197 1A	555		86	-1981	13	701	3.08	3.08	0.10	0.03
197 1B	550		86	-1987	13	701	3.08	3.08	0.10	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
198 1A	1168		123	-1784	12	1227	3.08	3.08	0.18	0.05
198 1B	1166		123	-1792	12	1227	3.08	3.08	0.17	0.05
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
199 1A	1278		61	-2743	-7	1226	3.08	3.08	0.14	0.05
199 1B	1275		61	-2752	-7	1226	3.08	3.08	0.14	0.05
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
200 1A	697		114	-1823	15	919	3.08	3.08	0.13	0.04
200 1B	694		114	-1830	15	919	3.08	3.08	0.13	0.04
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
201 1A	-114		12	-1145	-24	140	3.08	3.08	0.01	0.01
201 1B	-118		12	-1148	-24	140	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
202 1A	-632		135	-2520	283	1029	3.08	3.08	0.05	0.04
202 1B	-643		135	-2545	283	1029	3.08	3.08	0.05	0.04
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
203 1A	277		13	-362	48	81	3.08	3.08	0.03	0.00
203 1B	272		13	-364	48	81	3.08	3.08	0.03	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
204 1A	123		12	-1495	-31	217	3.08	3.08	0.02	0.01
204 1B	118		12	-1500	-31	217	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					



Novembre 2016

205	1A	-52	43	-4549	135	16	3.08	3.08	0.05	0.00
205	1B	-56	43	-4556	135	16	3.08	3.08	0.05	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
206	1A	915	-44	-2728	7	810	3.08	3.08	0.10	0.03
206	1B	909	-44	-2732	7	810	3.08	3.08	0.10	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
207	1A	735	5	-3248	33	356	3.08	3.08	0.06	0.01
207	1B	728	5	-3255	33	356	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
208	1A	220	40	-4552	123	374	3.08	3.08	0.05	0.02
208	1B	217	40	-4559	123	374	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
209	1A	1177	-30	-3408	31	944	3.08	3.08	0.12	0.04
209	1B	1173	-30	-3415	31	944	3.08	3.08	0.12	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
210	1A	956	13	-3775	51	578	3.08	3.08	0.09	0.02
210	1B	950	13	-3781	51	578	3.08	3.08	0.09	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
211	1A	402	-10	-1820	19	155	3.08	3.08	0.04	0.01
211	1B	398	-10	-1825	19	155	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
212	1A	417	41	-2436	9	497	3.08	3.08	0.06	0.02
212	1B	413	41	-2448	9	497	3.08	3.08	0.06	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
213	1A	351	-35	-2803	-17	45	3.08	3.08	0.05	0.00
213	1B	347	-35	-2811	-17	45	3.08	3.08	0.05	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
214	1A	369	10	-1692	23	39	3.08	3.08	0.04	0.00
214	1B	365	10	-1697	23	39	3.08	3.08	0.04	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
215	1A	415	27	-1903	19	241	3.08	3.08	0.05	0.01
215	1B	412	27	-1912	19	241	3.08	3.08	0.05	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
216	1A	453	7	-2122	20	112	3.08	3.08	0.04	0.00
216	1B	449	7	-2130	20	112	3.08	3.08	0.04	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
223	1A	1075	14	-1937	13	1007	3.08	3.08	0.10	0.04
223	1B	1057	14	-1944	13	1007	3.08	3.08	0.10	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
224	1A	959	20	-1950	26	921	3.08	3.08	0.09	0.04
224	1B	945	20	-1955	26	921	3.08	3.08	0.09	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
225	1A	1063	16	-1869	21	972	3.08	3.08	0.10	0.04
225	1B	1046	16	-1875	21	972	3.08	3.08	0.10	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
226	1A	1065	25	-2028	14	984	3.08	3.08	0.10	0.04
226	1B	1049	25	-2034	14	984	3.08	3.08	0.10	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
231	1A	252	71	-2069	240	447	3.08	3.08	0.07	0.02
231	1B	246	71	-2077	240	447	3.08	3.08	0.06	0.02



Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
232 1A	1057		58	-2479	38	864	3.08	3.08	0.13	0.04
232 1B	1047		58	-2487	38	864	3.08	3.08	0.12	0.04
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
233 1A	790		14	-1947	17	748	3.08	3.08	0.07	0.03
233 1B	778		14	-1955	17	748	3.08	3.08	0.07	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
234 1A	272		77	-2676	265	516	3.08	3.08	0.07	0.02
234 1B	267		77	-2684	265	516	3.08	3.08	0.07	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
235 1A	861		74	-2767	121	724	3.08	3.08	0.12	0.03
235 1B	855		74	-2775	121	724	3.08	3.08	0.12	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
236 1A	720		62	-2402	105	591	3.08	3.08	0.10	0.02
236 1B	714		62	-2410	105	591	3.08	3.08	0.10	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
241 1A	119		-2	-908	-7	204	3.08	3.08	0.01	0.01
241 1B	113		-2	-912	-7	204	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
242 1A	97		-7	-1050	-4	37	3.08	3.08	0.01	0.00
242 1B	92		-7	-1054	-4	37	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
243 1A	372		10	-1241	5	164	3.08	3.08	0.04	0.01
243 1B	369		10	-1246	5	164	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
244 1A	-115		-2	-979	-10	233	3.08	3.08	0.01	0.01
244 1B	-122		-2	-984	-10	233	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
245 1A	168		6	-1045	3	180	3.08	3.08	0.02	0.01
245 1B	163		6	-1051	3	180	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
246 1A	208		6	-1049	3	183	3.08	3.08	0.02	0.01
246 1B	203		6	-1053	3	183	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
247 1A	-399		-3	-1297	5	558	3.08	3.08	0.01	0.02
247 1B	-410		-3	-1313	5	558	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
248 1A	-331		1	-1105	19	414	3.08	3.08	0.01	0.02
248 1B	-344		1	-1118	19	414	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
249 1A	180		-4	-976	5	265	3.08	3.08	0.02	0.01
249 1B	172		-4	-983	5	265	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
250 1A	-280		-3	-788	-7	483	3.08	3.08	0.01	0.02
250 1B	-289		-3	-798	-7	483	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
263 1A	316		-26	-2347	55	425	3.08	3.08	0.04	0.02
263 1B	311		-26	-2354	55	425	3.08	3.08	0.04	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
264 1A	-357		-44	-1816	54	452	3.08	3.08	0.02	0.02



Novembre 2016

264	1B	-362	-44	-1821	54	452	3.08	3.08	0.02	0.02
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
265	1A	-190	33	-2041	87	376	3.08	3.08	0.02	0.02
265	1B	-195	33	-2048	87	376	3.08	3.08	0.02	0.02
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
266	1A	352	-39	-2213	39	507	3.08	3.08	0.06	0.02
266	1B	347	-39	-2219	39	507	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
267	1A	-53	25	-2563	103	71	3.08	3.08	0.03	0.00
267	1B	-57	25	-2575	103	71	3.08	3.08	0.03	0.00
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
268	1A	195	53	-2225	127	276	3.08	3.08	0.05	0.01
268	1B	191	53	-2233	127	276	3.08	3.08	0.05	0.01
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
269	1A	130	52	-2308	148	222	3.08	3.08	0.04	0.01
269	1B	126	52	-2317	148	222	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
270	1A	-392	35	-4270	128	514	3.08	3.08	0.05	0.02
270	1B	-401	35	-4279	128	514	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
271	1A	481	26	-3368	59	112	3.08	3.08	0.06	0.00
271	1B	471	26	-3379	59	112	3.08	3.08	0.06	0.00
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
272	1A	474	29	-3439	69	263	3.08	3.08	0.06	0.01
272	1B	464	29	-3454	69	263	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
273	1A	534	40	-3972	87	298	3.08	3.08	0.07	0.01
273	1B	525	40	-3982	87	298	3.08	3.08	0.07	0.01
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
274	1A	835	71	-3315	246	1306	3.08	3.08	0.11	0.05
274	1B	830	71	-3324	246	1306	3.08	3.08	0.11	0.05
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
276	1A	1365	47	-2488	36	1435	3.08	3.08	0.14	0.06
276	1B	1358	47	-2495	36	1435	3.08	3.08	0.14	0.06
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
307	1A	439	14	-1043	-9	373	3.08	3.08	0.05	0.02
307	1B	417	14	-1069	-9	373	3.08	3.08	0.04	0.02
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
308	1A	890	-70	-1933	-22	432	3.08	3.08	0.12	0.02
308	1B	876	-70	-1949	-22	432	3.08	3.08	0.12	0.02
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
309	1A	949	18	-1572	14	873	3.08	3.08	0.09	0.04
309	1B	932	18	-1589	14	873	3.08	3.08	0.09	0.04
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
310	1A	631	-35	-1130	-17	334	3.08	3.08	0.07	0.01
310	1B	613	-35	-1159	-17	334	3.08	3.08	0.07	0.01
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
311	1A	807	-54	-1485	20	422	3.08	3.08	0.10	0.02
311	1B	791	-54	-1513	20	422	3.08	3.08	0.10	0.02
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					



312	1A	798	-42	-1475	19	515	3.08	3.08	0.09	0.02
312	1B	782	-42	-1500	19	515	3.08	3.08	0.09	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
313	1A	824	-32	-1002	-22	211	3.08	3.08	0.09	0.01
313	1B	798	-32	-1046	-22	211	3.08	3.08	0.09	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
315	1A	469	-48	-1472	-23	16	3.08	3.08	0.07	0.00
315	1B	461	-48	-1486	-23	16	3.08	3.08	0.07	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
322	1A	755	38	-740	73	50	3.08	3.08	0.09	0.00
322	1B	694	38	-852	73	50	3.08	3.08	0.08	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
323	1A	359	14	-795	52	125	3.08	3.08	0.04	0.01
323	1B	329	14	-810	52	125	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
355	1A	962	10	-1510	-41	803	3.08	3.08	0.09	0.03
355	1B	945	10	-1515	-41	803	3.08	3.08	0.08	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
356	1A	1062	27	-1587	-21	834	3.08	3.08	0.10	0.03
356	1B	1042	27	-1592	-21	834	3.08	3.08	0.10	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
357	1A	545	37	-1069	23	499	3.08	3.08	0.07	0.02
357	1B	534	37	-1072	23	499	3.08	3.08	0.07	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
358	1A	949	84	-1359	17	597	3.08	3.08	0.13	0.02
358	1B	927	84	-1363	17	597	3.08	3.08	0.13	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
359	1A	783	30	-1309	7	629	3.08	3.08	0.08	0.03
359	1B	768	30	-1312	7	629	3.08	3.08	0.08	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
360	1A	571	49	-1051	19	465	3.08	3.08	0.08	0.02
360	1B	559	49	-1053	19	465	3.08	3.08	0.08	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
361	1A	-280	34	-781	55	541	3.08	3.08	0.01	0.02
361	1B	-285	34	-784	55	541	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
362	1A	270	44	-743	18	343	3.08	3.08	0.05	0.01
362	1B	265	44	-746	18	343	3.08	3.08	0.05	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
363	1A	342	30	-876	35	473	3.08	3.08	0.05	0.02
363	1B	336	30	-879	35	473	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
364	1A	-368	42	-640	34	516	3.08	3.08	0.01	0.02
364	1B	-372	42	-643	34	516	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
365	1A	497	-13	-1399	-58	686	3.08	3.08	0.05	0.03
365	1B	489	-13	-1405	-58	686	3.08	3.08	0.05	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
366	1A	675	-12	-1387	-70	718	3.08	3.08	0.06	0.03
366	1B	664	-12	-1392	-70	718	3.08	3.08	0.06	0.03



Novembre 2016

Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
367 1A	326		8	-1039	13	454	3.08	3.08	0.03	0.02
367 1B	321		8	-1041	13	454	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
368 1A	573		-5	-1232	-17	594	3.08	3.08	0.05	0.02
368 1B	563		-5	-1234	-17	594	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
369 1A	382		-2	-1212	-13	535	3.08	3.08	0.03	0.02
369 1B	376		-2	-1215	-13	535	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
370 1A	403		11	-1073	18	477	3.08	3.08	0.04	0.02
370 1B	396		11	-1074	18	477	3.08	3.08	0.04	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
371 1A	185		28	-764	79	362	3.08	3.08	0.03	0.02
371 1B	179		28	-766	79	362	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
372 1A	349		25	-988	53	459	3.08	3.08	0.04	0.02
372 1B	343		25	-990	53	459	3.08	3.08	0.04	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
373 1A	256		17	-882	39	396	3.08	3.08	0.03	0.02
373 1B	252		17	-883	39	396	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
374 1A	223		26	-913	97	411	3.08	3.08	0.04	0.02
374 1B	216		26	-915	97	411	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
450 1A	457		-19	549	-143	716	3.08	3.08	0.14	0.03
450 1B	451		-19	540	-143	716	3.08	3.08	0.14	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
451 1A	-351		9	-846	-3	615	3.08	3.08	0.01	0.03
451 1B	-353		9	-853	-3	615	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
452 1A	-347		-17	-529	-9	456	3.08	3.08	0.01	0.02
452 1B	-351		-17	-534	-9	456	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
453 1A	-485		-18	-693	11	725	3.08	3.08	0.01	0.03
453 1B	-488		-18	-701	11	725	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
457 1A	-489		39	-897	126	320	3.08	3.08	0.03	0.01
457 1B	-493		39	-902	126	320	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
458 1A	-400		27	-846	12	387	3.08	3.08	0.01	0.02
458 1B	-403		27	-851	12	387	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
459 1A	-383		27	-925	9	518	3.08	3.08	0.01	0.02
459 1B	-385		27	-931	9	518	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
507 1A	-103		38	-564	213	211	3.08	3.08	0.09	0.01
507 1B	-110		38	-566	213	211	3.08	3.08	0.09	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					





Novembre 2016

508	1A	-129	70	-587	209	247	3.08	3.08	0.09	0.01
508	1B	-134	70	-588	209	247	3.08	3.08	0.09	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
509	1A	-232	34	-638	114	205	3.08	3.08	0.03	0.01
509	1B	-237	34	-639	114	205	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
510	1A	-155	26	-589	123	225	3.08	3.08	0.03	0.01
510	1B	-158	26	-589	123	225	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
511	1A	-186	41	-579	185	271	3.08	3.08	0.07	0.01
511	1B	-194	41	-581	185	271	3.08	3.08	0.07	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
512	1A	-212	49	-535	173	260	3.08	3.08	0.07	0.01
512	1B	-217	49	-539	173	260	3.08	3.08	0.07	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
514	1A	505	-39	-1421	-115	652	3.08	3.08	0.07	0.03
514	1B	499	-39	-1457	-115	652	3.08	3.08	0.07	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
516	1A	156	-28	-1219	107	241	3.08	3.08	0.03	0.01
516	1B	152	-28	-1257	107	241	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
517	1A	45	-27	-1367	224	84	3.08	3.08	0.05	0.00
517	1B	41	-27	-1420	224	84	3.08	3.08	0.05	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
518	1A	-135	-27	-1286	198	228	3.08	3.08	0.04	0.01
518	1B	-159	-27	-1344	198	228	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
520	1A	130	-22	-1139	181	232	3.08	3.08	0.04	0.01
520	1B	111	-22	-1176	181	232	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
522	1A	75	-30	-823	-34	136	3.08	3.08	0.02	0.01
522	1B	74	-30	-861	-34	136	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
523	1A	207	-32	-1096	-31	339	3.08	3.08	0.04	0.01
523	1B	204	-32	-1133	-31	339	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
533	1A	76	7	-1031	3	58	3.08	3.08	0.01	0.00
533	1B	74	7	-1045	3	58	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
535	1A	-15	9	-872	25	12	3.08	3.08	0.01	0.00
535	1B	-18	9	-881	25	12	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
536	1A	325	-3	-1436	-11	177	3.08	3.08	0.03	0.01
536	1B	318	-3	-1450	-11	177	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
537	1A	-53	13	-1097	18	76	3.08	3.08	0.01	0.00
537	1B	-56	13	-1106	18	76	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
538	1A	151	15	-1499	-9	129	3.08	3.08	0.02	0.01
538	1B	145	15	-1508	-9	129	3.08	3.08	0.02	0.01



Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
539	1A	-179	-23	-660	-108	94	3.08	3.08	0.02	0.00
539	1B	-186	-23	-664	-108	94	3.08	3.08	0.02	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
540	1A	-95	-14	-811	-35	88	3.08	3.08	0.01	0.00
540	1B	-100	-14	-818	-35	88	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
541	1A	-87	-9	-870	-22	79	3.08	3.08	0.01	0.00
541	1B	-93	-9	-877	-22	79	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
542	1A	23	-5	-834	13	44	3.08	3.08	0.01	0.00
542	1B	20	-5	-846	13	44	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
543	1A	-43	8	-814	74	15	3.08	3.08	0.01	0.00
543	1B	-47	8	-839	74	15	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
544	1A	-57	8	-925	65	18	3.08	3.08	0.01	0.00
544	1B	-61	8	-942	65	18	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
545	1A	-78	7	-928	10	109	3.08	3.08	0.01	0.00
545	1B	-82	7	-937	10	109	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
546	1A	-72	8	-946	56	21	3.08	3.08	0.01	0.00
546	1B	-76	8	-958	56	21	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
547	1A	-99	7	-899	48	40	3.08	3.08	0.01	0.00
547	1B	-103	7	-908	48	40	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
548	1A	-136	-8	-1295	56	276	3.08	3.08	0.02	0.01
548	1B	-142	-8	-1300	56	276	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
549	1A	166	-65	-919	-33	90	3.08	3.08	0.05	0.00
549	1B	159	-65	-922	-33	90	3.08	3.08	0.05	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
550	1A	-73	-20	-938	-16	93	3.08	3.08	0.01	0.00
550	1B	-78	-20	-940	-16	93	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
558	1A	-121	-25	-739	-59	54	3.08	3.08	0.01	0.00
558	1B	-127	-25	-740	-59	54	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
559	1A	-268	24	-677	-27	78	3.08	3.08	0.01	0.00
559	1B	-273	24	-682	-27	78	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
587	1A	997	41	-2124	16	1025	3.08	3.08	0.11	0.04
587	1B	987	41	-2130	16	1025	3.08	3.08	0.11	0.04
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
588	1A	927	41	-2076	17	1038	3.08	3.08	0.10	0.04
588	1B	919	41	-2082	17	1038	3.08	3.08	0.10	0.04
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
590	1A	828	24	-1934	32	890	3.08	3.08	0.08	0.04



Novembre 2016

590	1B	818	24	-1939	32	890	3.08	3.08	0.08	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
591	1A	735	27	-1892	37	869	3.08	3.08	0.08	0.04
591	1B	726	27	-1897	37	869	3.08	3.08	0.08	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
592	1A	704	26	-1892	-14	973	3.08	3.08	0.07	0.04
592	1B	698	26	-1898	-14	973	3.08	3.08	0.07	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
594	1A	-325	28	-1658	83	562	3.08	3.08	0.02	0.02
594	1B	-332	28	-1665	83	562	3.08	3.08	0.02	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
597	1A	840	78	-2235	8	907	3.08	3.08	0.12	0.04
597	1B	835	78	-2239	8	907	3.08	3.08	0.12	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
598	1A	1024	59	-1512	-9	1283	3.08	3.08	0.12	0.05
598	1B	1021	59	-1532	-9	1283	3.08	3.08	0.12	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
599	1A	828	38	-3298	-62	1153	3.08	3.08	0.09	0.05
599	1B	825	38	-3309	-62	1153	3.08	3.08	0.09	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
601	1A	309	39	-524	100	237	3.08	3.08	0.05	0.01
601	1B	306	39	-526	100	237	3.08	3.08	0.05	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
603	1A	-228	42	-4602	137	258	3.08	3.08	0.05	0.01
603	1B	-233	42	-4608	137	258	3.08	3.08	0.05	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
604	1A	693	29	-3888	67	224	3.08	3.08	0.08	0.01
604	1B	687	29	-3894	67	224	3.08	3.08	0.08	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
605	1A	518	37	-3906	79	80	3.08	3.08	0.07	0.00
605	1B	510	37	-3913	79	80	3.08	3.08	0.07	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
606	1A	870	-17	-3070	18	607	3.08	3.08	0.08	0.02
606	1B	863	-17	-3075	18	607	3.08	3.08	0.08	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
607	1A	603	-56	-2304	11	657	3.08	3.08	0.09	0.03
607	1B	597	-56	-2309	11	657	3.08	3.08	0.09	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
608	1A	595	-32	-2559	22	554	3.08	3.08	0.07	0.02
608	1B	588	-32	-2565	22	554	3.08	3.08	0.07	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
609	1A	554	19	-3295	47	104	3.08	3.08	0.06	0.00
609	1B	545	19	-3304	47	104	3.08	3.08	0.06	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
610	1A	524	-13	-2727	34	400	3.08	3.08	0.05	0.02
610	1B	517	-13	-2734	34	400	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
611	1A	402	10	-2818	46	223	3.08	3.08	0.04	0.01
611	1B	395	10	-2827	46	223	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										



613	1A	532	-17	-2258	17	99	3.08	3.08	0.05	0.00
613	1B	528	-17	-2264	17	99	3.08	3.08	0.05	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
615	1A	386	-19	-2692	-13	268	3.08	3.08	0.04	0.01
615	1B	381	-19	-2703	-13	268	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
630	1A	1092	-11	-1827	9	1052	3.08	3.08	0.10	0.04
630	1B	1072	-11	-1834	9	1052	3.08	3.08	0.10	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
631	1A	1009	19	-1920	25	942	3.08	3.08	0.10	0.04
631	1B	993	19	-1925	25	942	3.08	3.08	0.09	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
632	1A	1136	17	-1809	16	1024	3.08	3.08	0.10	0.04
632	1B	1116	17	-1815	16	1024	3.08	3.08	0.10	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
640	1A	330	49	-1353	201	528	3.08	3.08	0.06	0.02
640	1B	323	49	-1363	201	528	3.08	3.08	0.06	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
641	1A	597	37	-1962	80	525	3.08	3.08	0.07	0.02
641	1B	590	37	-1971	80	525	3.08	3.08	0.07	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
642	1A	523	-30	-1542	47	563	3.08	3.08	0.06	0.02
642	1B	516	-30	-1552	47	563	3.08	3.08	0.06	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
643	1A	922	41	-2230	28	776	3.08	3.08	0.10	0.03
643	1B	911	41	-2239	28	776	3.08	3.08	0.10	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
644	1A	1098	45	-2266	12	970	3.08	3.08	0.12	0.04
644	1B	1085	45	-2273	12	970	3.08	3.08	0.12	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
645	1A	1032	33	-2122	12	933	3.08	3.08	0.11	0.04
645	1B	1017	33	-2130	12	933	3.08	3.08	0.11	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
646	1A	672	-35	-1670	5	785	3.08	3.08	0.08	0.03
646	1B	662	-35	-1679	5	785	3.08	3.08	0.08	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
647	1A	969	13	-1960	9	942	3.08	3.08	0.09	0.04
647	1B	952	13	-1969	9	942	3.08	3.08	0.09	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
648	1A	925	-28	-1812	-6	1001	3.08	3.08	0.09	0.04
648	1B	904	-28	-1822	-6	1001	3.08	3.08	0.09	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
652	1A	100	-3	-809	-7	150	3.08	3.08	0.01	0.01
652	1B	96	-3	-813	-7	150	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
653	1A	232	6	-993	3	195	3.08	3.08	0.02	0.01
653	1B	228	6	-996	3	195	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
654	1A	203	6	-876	4	193	3.08	3.08	0.02	0.01
654	1B	200	6	-880	4	193	3.08	3.08	0.02	0.01

Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
655 1A	223		8	-1171	4	48	3.08	3.08	0.02	0.00
655 1B	219		8	-1175	4	48	3.08	3.08	0.02	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
656 1A	-117		-3	-1061	36	171	3.08	3.08	0.01	0.01
656 1B	-121		-3	-1065	36	171	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
657 1A	106		9	-1519	33	186	3.08	3.08	0.02	0.01
657 1B	103		9	-1524	33	186	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
658 1A	451		8	-1121	4	311	3.08	3.08	0.04	0.01
658 1B	448		8	-1126	4	311	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
659 1A	75		8	-1688	26	20	3.08	3.08	0.02	0.00
659 1B	72		8	-1694	26	20	3.08	3.08	0.02	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
660 1A	268		6	-1639	20	328	3.08	3.08	0.03	0.01
660 1B	266		6	-1645	20	328	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
661 1A	-153		-5	-1183	8	183	3.08	3.08	0.01	0.01
661 1B	-160		-5	-1196	8	183	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
662 1A	-292		-3	-1031	10	382	3.08	3.08	0.01	0.02
662 1B	-302		-3	-1039	10	382	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
663 1A	171		-5	-836	-3	167	3.08	3.08	0.02	0.01
663 1B	166		-5	-842	-3	167	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
686 1A	241		19	-2436	71	310	3.08	3.08	0.03	0.01
686 1B	236		19	-2445	71	310	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
687 1A	-297		-40	-1945	69	437	3.08	3.08	0.02	0.02
687 1B	-303		-40	-1951	69	437	3.08	3.08	0.02	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
688 1A	535		40	-3916	91	445	3.08	3.08	0.07	0.02
688 1B	524		40	-3929	91	445	3.08	3.08	0.07	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
689 1A	261		15	-2857	57	56	3.08	3.08	0.03	0.00
689 1B	254		15	-2869	57	56	3.08	3.08	0.03	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
690 1A	207		16	-2967	68	88	3.08	3.08	0.03	0.00
690 1B	201		16	-2981	68	88	3.08	3.08	0.03	0.00
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
691 1A	538		63	-3518	269	983	3.08	3.08	0.08	0.04
691 1B	533		63	-3528	269	983	3.08	3.08	0.08	0.04
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
692 1A	1479		54	-2918	96	1489	3.08	3.08	0.16	0.06
692 1B	1473		54	-2926	96	1489	3.08	3.08	0.16	0.06
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					



Novembre 2016

693	1A	1152	73	-3139	121	1076	3.08	3.08	0.14	0.04
693	1B	1146	73	-3148	121	1076	3.08	3.08	0.14	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
694	1A	658	70	-3493	264	1118	3.08	3.08	0.10	0.05
694	1B	652	70	-3502	264	1118	3.08	3.08	0.10	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
698	1A	1289	69	-2735	46	1146	3.08	3.08	0.15	0.05
698	1B	1281	69	-2743	46	1146	3.08	3.08	0.15	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
699	1A	1072	41	-2178	17	1227	3.08	3.08	0.12	0.05
699	1B	1065	41	-2185	17	1227	3.08	3.08	0.11	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
700	1A	1175	56	-2386	17	1122	3.08	3.08	0.13	0.05
700	1B	1165	56	-2393	17	1122	3.08	3.08	0.13	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
701	1A	1359	62	-2688	43	1303	3.08	3.08	0.15	0.05
701	1B	1352	62	-2696	43	1303	3.08	3.08	0.15	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
702	1A	1047	63	-2799	214	1493	3.08	3.08	0.13	0.06
702	1B	1042	63	-2809	214	1493	3.08	3.08	0.13	0.06
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
703	1A	1609	29	-2467	72	1691	3.08	3.08	0.15	0.07
703	1B	1603	29	-2475	72	1691	3.08	3.08	0.15	0.07
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
736	1A	631	22	-1287	19	590	3.08	3.08	0.07	0.02
736	1B	608	22	-1311	19	590	3.08	3.08	0.06	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
738	1A	988	-57	-1944	-16	622	3.08	3.08	0.12	0.03
738	1B	973	-57	-1960	-16	622	3.08	3.08	0.12	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
739	1A	778	-85	-2469	-103	320	3.08	3.08	0.12	0.01
739	1B	768	-85	-2478	-103	320	3.08	3.08	0.12	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
740	1A	977	-79	-2516	-97	572	3.08	3.08	0.13	0.02
740	1B	967	-79	-2527	-97	572	3.08	3.08	0.13	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
742	1A	1337	-19	-2047	-51	1078	3.08	3.08	0.12	0.04
742	1B	1324	-19	-2060	-51	1078	3.08	3.08	0.12	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
744	1A	537	-20	-1092	-13	357	3.08	3.08	0.06	0.01
744	1B	519	-20	-1110	-13	357	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
745	1A	739	-21	-1406	18	579	3.08	3.08	0.07	0.02
745	1B	720	-21	-1423	18	579	3.08	3.08	0.07	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
746	1A	799	-43	-1077	-24	236	3.08	3.08	0.09	0.01
746	1B	779	-43	-1122	-24	236	3.08	3.08	0.09	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
747	1A	631	-37	-1233	27	171	3.08	3.08	0.08	0.01
747	1B	619	-37	-1259	27	171	3.08	3.08	0.07	0.01



Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
748 1A	709	-51	-1348	24	239	3.08	3.08	0.09	0.01	
748 1B	700	-51	-1373	24	239	3.08	3.08	0.09	0.01	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
752 1A	610	-64	-1659	-25	102	3.08	3.08	0.09	0.00	
752 1B	599	-64	-1674	-25	102	3.08	3.08	0.09	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
753 1A	504	-57	-1983	-79	266	3.08	3.08	0.08	0.01	
753 1B	497	-57	-1989	-79	266	3.08	3.08	0.08	0.01	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
754 1A	519	-71	-2156	-92	110	3.08	3.08	0.09	0.00	
754 1B	511	-71	-2163	-92	110	3.08	3.08	0.09	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
759 1A	872	34	-637	65	29	3.08	3.08	0.09	0.00	
759 1B	807	34	-762	65	29	3.08	3.08	0.09	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
760 1A	452	25	-838	65	111	3.08	3.08	0.05	0.00	
760 1B	423	25	-858	65	111	3.08	3.08	0.05	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
761 1A	273	3	-745	38	148	3.08	3.08	0.02	0.01	
761 1B	243	3	-762	38	148	3.08	3.08	0.02	0.01	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
823 1A	288	21	-934	47	405	3.08	3.08	0.04	0.02	
823 1B	283	21	-936	47	405	3.08	3.08	0.04	0.02	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
826 1A	441	-4	-1207	-15	551	3.08	3.08	0.04	0.02	
826 1B	434	-4	-1209	-15	551	3.08	3.08	0.04	0.02	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
829 1A	366	26	-977	51	484	3.08	3.08	0.05	0.02	
829 1B	360	26	-980	51	484	3.08	3.08	0.05	0.02	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
830 1A	275	22	-917	85	484	3.08	3.08	0.04	0.02	
830 1B	268	22	-920	85	484	3.08	3.08	0.04	0.02	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
831 1A	640	5	-1254	-15	613	3.08	3.08	0.06	0.03	
831 1B	629	5	-1256	-15	613	3.08	3.08	0.05	0.03	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
832 1A	484	20	-1090	24	513	3.08	3.08	0.05	0.02	
832 1B	476	20	-1092	24	513	3.08	3.08	0.05	0.02	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
833 1A	817	-9	-1425	-66	751	3.08	3.08	0.07	0.03	
833 1B	803	-9	-1429	-66	751	3.08	3.08	0.07	0.03	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
852 1A	552	33	-844	73	99	3.08	3.08	0.07	0.00	
852 1B	517	33	-886	73	99	3.08	3.08	0.06	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
854 1A	52	-65	-2868	-257	40	3.08	3.08	0.05	0.00	
854 1B	46	-65	-2877	-257	40	3.08	3.08	0.05	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
855 1A	128	-56	-2762	-239	230	3.08	3.08	0.05	0.01	



Novembre 2016

855	1B	122	-56	-2771	-239	230	3.08	3.08	0.05	0.01
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
856	1A	590	-82	-2305	-101	93	3.08	3.08	0.10	0.00
856	1B	581	-82	-2313	-101	93	3.08	3.08	0.10	0.00
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
857	1A	-199	-57	-2508	-226	405	3.08	3.08	0.04	0.02
857	1B	-204	-57	-2516	-226	405	3.08	3.08	0.04	0.02
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
858	1A	758	-72	-1827	-25	253	3.08	3.08	0.11	0.01
858	1B	746	-72	-1843	-25	253	3.08	3.08	0.11	0.01
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
864	1A	773	-57	-1438	22	325	3.08	3.08	0.10	0.01
864	1B	760	-57	-1465	22	325	3.08	3.08	0.10	0.01
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
865	1A	762	-47	-1125	-23	268	3.08	3.08	0.09	0.01
865	1B	743	-47	-1173	-23	268	3.08	3.08	0.09	0.01
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
869	1A	749	-74	-2548	-237	841	3.08	3.08	0.11	0.03
869	1B	737	-74	-2557	-237	841	3.08	3.08	0.11	0.03
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
871	1A	511	-85	-2928	-263	604	3.08	3.08	0.10	0.02
871	1B	502	-85	-2938	-263	604	3.08	3.08	0.10	0.02
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
872	1A	317	-84	-3055	-274	388	3.08	3.08	0.08	0.02
872	1B	310	-84	-3064	-274	388	3.08	3.08	0.08	0.02
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
873	1A	1173	-61	-2401	-81	833	3.08	3.08	0.14	0.03
873	1B	1163	-61	-2413	-81	833	3.08	3.08	0.14	0.03
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
874	1A	153	-77	-3010	-272	174	3.08	3.08	0.06	0.01
874	1B	146	-77	-3019	-272	174	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
875	1A	1021	-32	-1829	8	787	3.08	3.08	0.11	0.03
875	1B	1005	-32	-1842	8	787	3.08	3.08	0.10	0.03
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
901	1A	1151	52	-2360	13	1039	3.08	3.08	0.13	0.04
901	1B	1140	52	-2368	13	1039	3.08	3.08	0.13	0.04
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
902	1A	1155	52	-2328	18	1195	3.08	3.08	0.13	0.05
902	1B	1146	52	-2335	18	1195	3.08	3.08	0.13	0.05
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
903	1A	1182	68	-2657	44	994	3.08	3.08	0.14	0.04
903	1B	1173	68	-2665	44	994	3.08	3.08	0.14	0.04
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
904	1A	916	22	-1946	15	1178	3.08	3.08	0.09	0.05
904	1B	910	22	-1953	15	1178	3.08	3.08	0.09	0.05
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			
905	1A	1260	22	-2106	26	1487	3.08	3.08	0.12	0.06
905	1B	1254	22	-2114	26	1487	3.08	3.08	0.12	0.06
Spess.= 30.0 cm			Ao= --		Av= --		(e arm. base nelle due direzioni)			





Novembre 2016

906	1A	1006	78	-3016	126	892	3.08	3.08	0.13	0.04
906	1B	1000	78	-3024	126	892	3.08	3.08	0.13	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
907	1A	1315	67	-3120	113	1280	3.08	3.08	0.15	0.05
907	1B	1309	67	-3129	113	1280	3.08	3.08	0.15	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
908	1A	431	66	-3413	275	820	3.08	3.08	0.08	0.03
908	1B	426	66	-3421	275	820	3.08	3.08	0.08	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
936	1A	885	-61	-1486	-6	1093	3.08	3.08	0.11	0.05
936	1B	859	-61	-1512	-6	1093	3.08	3.08	0.11	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
937	1A	557	-99	-1593	-10	816	3.08	3.08	0.11	0.03
937	1B	554	-99	-1602	-10	816	3.08	3.08	0.11	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
938	1A	610	-109	-1273	12	799	3.08	3.08	0.12	0.03
938	1B	607	-109	-1283	12	799	3.08	3.08	0.12	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
939	1A	556	-63	-637	151	860	3.08	3.08	0.09	0.04
939	1B	551	-63	-659	151	860	3.08	3.08	0.09	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
940	1A	1219	25	-1731	11	1034	3.08	3.08	0.12	0.04
940	1B	1196	25	-1738	11	1034	3.08	3.08	0.11	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
941	1A	1155	-17	-1837	4	1171	3.08	3.08	0.11	0.05
941	1B	1132	-17	-1846	4	1171	3.08	3.08	0.10	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
952	1A	-422	29	-1567	50	524	3.08	3.08	0.02	0.02
952	1B	-427	29	-1572	50	524	3.08	3.08	0.02	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
953	1A	901	19	-1955	26	906	3.08	3.08	0.09	0.04
953	1B	889	19	-1960	26	906	3.08	3.08	0.09	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
954	1A	510	27	-1798	42	803	3.08	3.08	0.06	0.03
954	1B	505	27	-1803	42	803	3.08	3.08	0.06	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
955	1A	1037	36	-2129	12	1001	3.08	3.08	0.11	0.04
955	1B	1025	36	-2136	12	1001	3.08	3.08	0.11	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
971	1A	-209	36	-764	-22	72	3.08	3.08	0.01	0.00
971	1B	-215	36	-771	-22	72	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
972	1A	-148	12	-784	-36	23	3.08	3.08	0.01	0.00
972	1B	-154	12	-786	-36	23	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
975	1A	-171	37	-1000	16	150	3.08	3.08	0.01	0.01
975	1B	-176	37	-1003	16	150	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
976	1A	-237	18	-1282	35	299	3.08	3.08	0.01	0.01
976	1B	-242	18	-1286	35	299	3.08	3.08	0.01	0.01



Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
977 1A	-169	-3	-859	40	140	3.08	3.08	0.01	0.01	
977 1B	-172	-3	-864	40	140	3.08	3.08	0.01	0.01	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
978 1A	-137	-8	-1023	5	194	3.08	3.08	0.01	0.01	
978 1B	-142	-8	-1029	5	194	3.08	3.08	0.01	0.01	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
979 1A	82	13	-959	-6	101	3.08	3.08	0.01	0.00	
979 1B	77	13	-966	-6	101	3.08	3.08	0.01	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
980 1A	-280	-46	-788	-81	27	3.08	3.08	0.02	0.00	
980 1B	-296	-46	-798	-81	27	3.08	3.08	0.02	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
981 1A	-543	105	-2702	278	695	3.08	3.08	0.05	0.03	
981 1B	-557	105	-2728	278	695	3.08	3.08	0.05	0.03	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
982 1A	-233	22	-1087	142	321	3.08	3.08	0.03	0.01	
982 1B	-240	22	-1096	142	321	3.08	3.08	0.03	0.01	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
983 1A	487	-11	-1676	-13	187	3.08	3.08	0.05	0.01	
983 1B	477	-11	-1685	-13	187	3.08	3.08	0.05	0.01	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
984 1A	9	14	-668	105	15	3.08	3.08	0.02	0.00	
984 1B	4	14	-673	105	15	3.08	3.08	0.02	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
985 1A	330	-20	-1542	-20	195	3.08	3.08	0.04	0.01	
985 1B	323	-20	-1555	-20	195	3.08	3.08	0.04	0.01	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
986 1A	58	5	-769	84	87	3.08	3.08	0.02	0.00	
986 1B	56	5	-774	84	87	3.08	3.08	0.02	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
997 1A	183	9	-772	262	16	3.08	3.08	0.10	0.00	
997 1B	164	9	-797	262	16	3.08	3.08	0.10	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
999 1A	114	-22	-1004	305	108	3.08	3.08	0.11	0.00	
999 1B	92	-22	-1044	305	108	3.08	3.08	0.11	0.00	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1000 1A	-165	23	-1641	381	213	3.08	3.08	0.12	0.01	
1000 1B	-187	23	-1784	381	213	3.08	3.08	0.11	0.01	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1004 1A	354	-32	-1373	-28	474	3.08	3.08	0.05	0.02	
1004 1B	350	-32	-1407	-28	474	3.08	3.08	0.05	0.02	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1006 1A	-135	41	-665	119	231	3.08	3.08	0.03	0.01	
1006 1B	-140	41	-665	119	231	3.08	3.08	0.03	0.01	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1007 1A	-191	44	-638	134	202	3.08	3.08	0.04	0.01	
1007 1B	-198	44	-639	134	202	3.08	3.08	0.04	0.01	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)					



Novembre 2016

1008	1A	-545	39	-414	131	227	3.08	3.08	0.05	0.01
1008	1B	-562	39	-422	131	227	3.08	3.08	0.05	0.01
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1009	1A	-345	47	-491	156	264	3.08	3.08	0.06	0.01
1009	1B	-355	47	-493	156	264	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1012	1A	-347	-1	-957	-3	642	3.08	3.08	0.01	0.03
1012	1B	-350	-1	-966	-3	642	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1013	1A	-385	7	-961	125	449	3.08	3.08	0.02	0.02
1013	1B	-389	7	-969	125	449	3.08	3.08	0.02	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1014	1A	-425	-8	-812	11	842	3.08	3.08	0.01	0.04
1014	1B	-428	-8	-823	11	842	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1015	1A	-399	3	-913	-2	769	3.08	3.08	0.01	0.03
1015	1B	-401	3	-920	-2	769	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1016	1A	-614	-78	-979	-243	1117	3.08	3.08	0.08	0.05
1016	1B	-626	-78	-994	-243	1117	3.08	3.08	0.08	0.05
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1063	1A	195	28	-853	92	378	3.08	3.08	0.03	0.02
1063	1B	189	28	-855	92	378	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1064	1A	232	12	-831	29	416	3.08	3.08	0.03	0.02
1064	1B	228	12	-833	29	416	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1066	1A	320	23	-972	52	430	3.08	3.08	0.04	0.02
1066	1B	315	23	-975	52	430	3.08	3.08	0.04	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1067	1A	-182	25	-661	60	363	3.08	3.08	0.01	0.02
1067	1B	-187	25	-663	60	363	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1069	1A	361	8	-1055	15	459	3.08	3.08	0.04	0.02
1069	1B	355	8	-1057	15	459	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1070	1A	336	3	-1231	-10	531	3.08	3.08	0.03	0.02
1070	1B	331	3	-1235	-10	531	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1072	1A	506	-5	-1215	-17	572	3.08	3.08	0.04	0.02
1072	1B	498	-5	-1217	-17	572	3.08	3.08	0.04	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1073	1A	304	8	-1031	11	465	3.08	3.08	0.03	0.02
1073	1B	300	8	-1034	11	465	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1075	1A	590	-13	-1385	-67	702	3.08	3.08	0.06	0.03
1075	1B	580	-13	-1390	-67	702	3.08	3.08	0.06	0.03
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1076	1A	403	-10	-1447	-45	671	3.08	3.08	0.04	0.03
1076	1B	396	-10	-1452	-45	671	3.08	3.08	0.04	0.03



Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1078	1A	366	28	-938	44	492	3.08	3.08	0.05	0.02
1078	1B	360	28	-941	44	492	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1079	1A	302	35	-804	24	419	3.08	3.08	0.05	0.02
1079	1B	296	35	-806	24	419	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1080	1A	289	27	-871	73	521	3.08	3.08	0.04	0.02
1080	1B	283	27	-874	73	521	3.08	3.08	0.04	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1081	1A	710	14	-1281	-11	626	3.08	3.08	0.07	0.03
1081	1B	697	14	-1283	-11	626	3.08	3.08	0.07	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1082	1A	861	52	-1333	14	616	3.08	3.08	0.10	0.03
1082	1B	843	52	-1336	14	616	3.08	3.08	0.10	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1083	1A	517	27	-1084	25	515	3.08	3.08	0.06	0.02
1083	1B	507	27	-1086	25	515	3.08	3.08	0.06	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1084	1A	885	-6	-1460	-57	775	3.08	3.08	0.08	0.03
1084	1B	869	-6	-1464	-57	775	3.08	3.08	0.07	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1143	1A	330	30	-1775	114	586	3.08	3.08	0.05	0.02
1143	1B	323	30	-1783	114	586	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1144	1A	408	-45	-1619	112	445	3.08	3.08	0.06	0.02
1144	1B	399	-45	-1628	112	445	3.08	3.08	0.06	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1145	1A	289	-16	-1563	93	467	3.08	3.08	0.03	0.02
1145	1B	281	-16	-1570	93	467	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1146	1A	473	-45	-1710	145	463	3.08	3.08	0.07	0.02
1146	1B	462	-45	-1722	145	463	3.08	3.08	0.07	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1147	1A	449	54	-1784	184	509	3.08	3.08	0.07	0.02
1147	1B	443	54	-1796	184	509	3.08	3.08	0.07	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1148	1A	249	-22	-1303	73	241	3.08	3.08	0.03	0.01
1148	1B	246	-22	-1314	73	241	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1149	1A	196	-39	-1252	77	208	3.08	3.08	0.04	0.01
1149	1B	189	-39	-1253	77	208	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1150	1A	-320	-40	-1579	57	550	3.08	3.08	0.02	0.02
1150	1B	-325	-40	-1583	57	550	3.08	3.08	0.02	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1151	1A	252	-19	-1578	67	472	3.08	3.08	0.03	0.02
1151	1B	244	-19	-1584	67	472	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1152	1A	202	41	-2148	106	333	3.08	3.08	0.04	0.01

Novembre 2016

1152 1B 198 41 -2155 106 333 3.08 3.08 0.04 0.01

Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)

Lavoro: **st** Intestazione lavoro: **st**
 Elem.: **GUSCIO (parete)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri spessore 15**
 Descrizione: **Pareti**
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro: **3.0** cm
 Spessore: **15.0** cm Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**
 Diam. vertic.: **14** mm Passo vertic.: **25** cm ρ vertic.: **0.82** % Diam. agg. vertic.: **14** mm Passo agg. vertic.: **25** cm
 Diam. orizz.: **14** mm Passo orizz.: **25** cm ρ orizz.: **0.82** % Diam. agg. orizz.: **14** mm Passo agg. orizz.: **25** cm

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	V	Ao	Av	Indice di resistenza		Note
	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	cmq/25 cm	cmq/25 cm	N, M	Bielle	

 1154 1A -539 -0 -3573 -1 571 3.08 3.08 0.06 0.04
 1154 1B -541 -0 -3583 -1 571 3.08 3.08 0.06 0.04

Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)

 1155 1A -593 -1 -4597 -3 511 3.08 3.08 0.07 0.04
 1155 1B -594 -1 -4606 -3 511 3.08 3.08 0.07 0.04

Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)

 1156 1A -593 -1 -6092 -5 450 3.08 3.08 0.09 0.03
 1156 1B -595 -1 -6103 -5 450 3.08 3.08 0.10 0.03

Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)

Lavoro: **st** Intestazione lavoro: **st**
 Elem.: **GUSCIO (parete)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri spessore 30**
 Descrizione: **Pareti**
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro: **3.0** cm
 Spessore: **30.0** cm Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**
 Diam. vertic.: **14** mm Passo vertic.: **25** cm ρ vertic.: **0.41** % Diam. agg. vertic.: **14** mm Passo agg. vertic.: **25** cm
 Diam. orizz.: **14** mm Passo orizz.: **25** cm ρ orizz.: **0.41** % Diam. agg. orizz.: **14** mm Passo agg. orizz.: **25** cm

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	V	Ao	Av	Indice di resistenza		Note
	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	cmq/25 cm	cmq/25 cm	N, M	Bielle	

 1261 1A -157 2 -163 5 36 3.08 3.08 0.01 0.00
 1261 1B -161 2 -166 5 36 3.08 3.08 0.01 0.00

Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)

 1262 1A 209 6 -460 -2 313 3.08 3.08 0.02 0.01
 1262 1B 203 6 -463 -2 313 3.08 3.08 0.02 0.01

Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)

 1263 1A -326 -4 -1623 5 343 3.08 3.08 0.01 0.01
 1263 1B -332 -4 -1647 5 343 3.08 3.08 0.01 0.01

Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)

 1264 1A -66 -5 -738 -7 96 3.08 3.08 0.01 0.00
 1264 1B -68 -5 -741 -7 96 3.08 3.08 0.01 0.00

Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)

 1265 1A 128 14 -456 10 169 3.08 3.08 0.02 0.01
 1265 1B 124 14 -471 10 169 3.08 3.08 0.02 0.01

Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)



Novembre 2016

1266	1A	328	-4	189	-2	258	3.08	3.08	0.03	0.01
1266	1B	320	-4	171	-2	258	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1267	1A	147	-4	53	-4	3	3.08	3.08	0.01	0.00
1267	1B	141	-4	43	-4	3	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1268	1A	-266	5	-344	4	179	3.08	3.08	0.01	0.01
1268	1B	-270	5	-348	4	179	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1269	1A	296	15	-314	-3	251	3.08	3.08	0.03	0.01
1269	1B	292	15	-317	-3	251	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1270	1A	-306	6	-1377	-9	317	3.08	3.08	0.01	0.01
1270	1B	-311	6	-1393	-9	317	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1271	1A	346	12	-803	-6	594	3.08	3.08	0.04	0.02
1271	1B	339	12	-813	-6	594	3.08	3.08	0.04	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1272	1A	90	6	-787	12	163	3.08	3.08	0.01	0.01
1272	1B	88	6	-790	12	163	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1273	1A	557	7	346	-5	378	3.08	3.08	0.05	0.02
1273	1B	545	7	333	-5	378	3.08	3.08	0.05	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1274	1A	161	12	-768	-7	199	3.08	3.08	0.02	0.01
1274	1B	157	12	-776	-7	199	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										

Lavoro: **st** Intestazione lavoro: **st**
 Elem.: **GUSCIO (parete)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri spessore 15**
 Descrizione: **Pareti**
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro: **3.0** cm
 Spessore: **15.0** cm Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**
 Diam. vertic.: **14** mm Passo vertic.: **25** cm ρ vertic.: **0.82** % Diam. agg. vertic.: **14** mm Passo agg. vertic.: **25** cm
 Diam. orizz.: **14** mm Passo orizz.: **25** cm ρ orizz.: **0.82** % Diam. agg. orizz.: **14** mm Passo agg. orizz.: **25** cm

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	V	Ao	Av	Indice di resistenza		Note
	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	cmq/25 cm	cmq/25 cm	N, M	Bielle	
1354 1A	-402	-1	-3314	-2	715	3.08	3.08	0.05	0.06	
1354 1B	-404	-1	-3321	-2	715	3.08	3.08	0.05	0.06	
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1355 1A	-309	-1	-4262	-2	514	3.08	3.08	0.07	0.04	
1355 1B	-310	-1	-4269	-2	514	3.08	3.08	0.07	0.04	
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1356 1A	97	-1	-5008	-3	154	3.08	3.08	0.08	0.01	
1356 1B	97	-1	-5016	-3	154	3.08	3.08	0.08	0.01	
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1359 1A	354	-2	-2886	-2	700	3.08	3.08	0.04	0.06	
1359 1B	353	-2	-2892	-2	700	3.08	3.08	0.04	0.06	
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1360	1A	253	-1	-3589	-2	464	3.08	3.08	0.06	0.04
1360	1B	252	-1	-3595	-2	464	3.08	3.08	0.06	0.04
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1361	1A	93	-1	-4278	-2	185	3.08	3.08	0.07	0.01
1361	1B	93	-1	-4285	-2	185	3.08	3.08	0.07	0.01
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1366	1A	-343	-2	-2490	1	671	3.08	3.08	0.04	0.05
1366	1B	-344	-2	-2495	1	671	3.08	3.08	0.04	0.05
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1367	1A	-357	1	-2122	3	672	3.08	3.08	0.03	0.05
1367	1B	-358	1	-2125	3	672	3.08	3.08	0.03	0.05
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1368	1A	-350	1	-1768	7	677	3.08	3.08	0.03	0.06
1368	1B	-351	1	-1771	7	677	3.08	3.08	0.03	0.06
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1369	1A	-242	1	-3065	1	478	3.08	3.08	0.05	0.04
1369	1B	-242	1	-3070	1	478	3.08	3.08	0.05	0.04
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1370	1A	-252	1	-2530	3	449	3.08	3.08	0.04	0.04
1370	1B	-253	1	-2534	3	449	3.08	3.08	0.04	0.04
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1371	1A	-249	1	-1932	8	486	3.08	3.08	0.03	0.04
1371	1B	-250	1	-1935	8	486	3.08	3.08	0.03	0.04
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1372	1A	93	1	-3582	2	181	3.08	3.08	0.06	0.01
1372	1B	93	1	-3588	2	181	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1373	1A	-105	1	-2887	4	180	3.08	3.08	0.05	0.01
1373	1B	-106	1	-2891	4	180	3.08	3.08	0.05	0.01
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1374	1A	52	1	-2178	9	101	3.08	3.08	0.04	0.01
1374	1B	50	1	-2181	9	101	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1379	1A	140	-2	-1051	-9	178	3.08	3.08	0.02	0.01
1379	1B	140	-2	-1053	-9	178	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1380	1A	113	-2	-1111	-11	55	3.08	3.08	0.02	0.00
1380	1B	112	-2	-1113	-11	55	3.08	3.08	0.02	0.00
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1381	1A	182	-2	-915	-12	170	3.08	3.08	0.02	0.01
1381	1B	180	-2	-916	-12	170	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1387	1A	98	-2	-752	-2	102	3.08	3.08	0.01	0.01
1387	1B	98	-2	-753	-2	102	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1388	1A	-79	2	-538	3	112	3.08	3.08	0.01	0.01
1388	1B	-79	2	-539	3	112	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 15.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1389	1A	-78	2	-333	6	97	3.08	3.08	0.01	0.01
1389	1B	-79	2	-334	6	97	3.08	3.08	0.01	0.01

Spess.=	15.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1390	1A	181	3	-231	12	121	3.08	3.08	0.02	0.01
1390	1B	177	3	-231	12	121	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.=	15.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1391	1A	62	-2	-734	-3	26	3.08	3.08	0.01	0.00
1391	1B	61	-2	-736	-3	26	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	15.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1392	1A	-56	2	-612	3	69	3.08	3.08	0.01	0.01
1392	1B	-56	2	-613	3	69	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.=	15.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1393	1A	-36	2	-424	7	20	3.08	3.08	0.01	0.00
1393	1B	-36	2	-426	7	20	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	15.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1394	1A	109	3	-274	15	88	3.08	3.08	0.01	0.01
1394	1B	107	3	-275	15	88	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.=	15.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1395	1A	23	-1	-845	-3	39	3.08	3.08	0.01	0.00
1395	1B	22	-1	-847	-3	39	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	15.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1396	1A	-12	1	-668	3	16	3.08	3.08	0.01	0.00
1396	1B	-12	1	-671	3	16	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	15.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1397	1A	-12	1	-555	9	1	3.08	3.08	0.01	0.00
1397	1B	-12	1	-559	9	1	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	15.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1398	1A	30	2	-509	18	35	3.08	3.08	0.01	0.00
1398	1B	29	2	-513	18	35	3.08	3.08	0.01	0.00
Spess.=	15.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						

Lavoro: **st** Intestazione lavoro: **st**
 Elem.: **GUSCIO (parete)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri spessore 30**
 Descrizione: **Pareti**
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro: **3.0** cm
 Spessore: **30.0** cm Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**
 Diam. vertic.: **14** mm Passo vertic.: **25** cm ρ vertic.: **0.41** % Diam. agg. vertic.: **14** mm Passo agg. vertic.: **25** cm
 Diam. orizz.: **14** mm Passo orizz.: **25** cm ρ orizz.: **0.41** % Diam. agg. orizz.: **14** mm Passo agg. orizz.: **25** cm

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	V	Ao	Av	Indice di resistenza		Note
	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	cmq/25 cm	cmq/25 cm	N, M	Bielle	
1416 1A	-751	4	-1052	-4	680	3.08	3.08	0.01	0.03	
1416 1B	-763	4	-1060	-4	680	3.08	3.08	0.01	0.03	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1417 1A	-869	10	-1221	5	782	3.08	3.08	0.01	0.03	
1417 1B	-881	10	-1231	5	782	3.08	3.08	0.01	0.03	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1418 1A	-891	3	-981	-4	698	3.08	3.08	0.01	0.03	
1418 1B	-905	3	-991	-4	698	3.08	3.08	0.01	0.03	
Spess.=	30.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1419 1A	-396	4	-871	24	390	3.08	3.08	0.01	0.02	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1419	1B	-407	4	-878	24	390	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1420	1A	-187	4	-518	25	228	3.08	3.08	0.01	0.01
1420	1B	-200	4	-528	25	228	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1421	1A	-963	-3	-898	-6	716	3.08	3.08	0.01	0.03
1421	1B	-981	-3	-909	-6	716	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1422	1A	-142	4	-166	25	190	3.08	3.08	0.01	0.01
1422	1B	-157	4	-177	25	190	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1423	1A	-1049	-3	-942	-7	770	3.08	3.08	0.01	0.03
1423	1B	-1068	-3	-952	-7	770	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1424	1A	239	6	-202	21	404	3.08	3.08	0.02	0.02
1424	1B	220	6	-213	21	404	3.08	3.08	0.02	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1425	1A	-1060	-5	-1190	-9	877	3.08	3.08	0.01	0.04
1425	1B	-1081	-5	-1201	-9	877	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1426	1A	-437	10	-472	21	453	3.08	3.08	0.01	0.02
1426	1B	-456	10	-477	21	453	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1440	1A	-498	5	-1068	24	461	3.08	3.08	0.01	0.02
1440	1B	-508	5	-1074	24	461	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1441	1A	-797	20	-1337	11	790	3.08	3.08	0.01	0.03
1441	1B	-809	20	-1347	11	790	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1447	1A	-476	-4	-1400	-8	637	3.08	3.08	0.01	0.03
1447	1B	-485	-4	-1413	-8	637	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1448	1A	-515	-4	-1339	-10	646	3.08	3.08	0.01	0.03
1448	1B	-525	-4	-1350	-10	646	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1449	1A	-900	8	-1329	4	876	3.08	3.08	0.01	0.04
1449	1B	-920	8	-1335	4	876	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1450	1A	-870	6	-1314	4	811	3.08	3.08	0.01	0.03
1450	1B	-888	6	-1334	4	811	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1451	1A	-887	6	-1302	4	842	3.08	3.08	0.01	0.03
1451	1B	-908	6	-1316	4	842	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1452	1A	-775	3	-1195	-11	852	3.08	3.08	0.01	0.04
1452	1B	-769	3	-1207	-11	852	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1453	1A	-890	8	-1173	-6	790	3.08	3.08	0.01	0.03
1453	1B	-901	8	-1183	-6	790	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										



1454	1A	-578	-2	-1158	-15	782	3.08	3.08	0.01	0.03
1454	1B	-585	-2	-1166	-15	782	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1455	1A	-692	5	-1264	-6	721	3.08	3.08	0.01	0.03
1455	1B	-700	5	-1274	-6	721	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1456	1A	-841	5	-1294	-6	781	3.08	3.08	0.01	0.03
1456	1B	-851	5	-1303	-6	781	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1457	1A	-562	-3	-1158	-12	719	3.08	3.08	0.01	0.03
1457	1B	-570	-3	-1165	-12	719	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1458	1A	-631	5	-1365	-7	682	3.08	3.08	0.01	0.03
1458	1B	-640	5	-1376	-7	682	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1459	1A	-547	6	-1493	-7	689	3.08	3.08	0.01	0.03
1459	1B	-554	6	-1503	-7	689	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1460	1A	-577	4	-1535	-6	733	3.08	3.08	0.01	0.03
1460	1B	-584	4	-1546	-6	733	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1461	1A	-603	5	-1544	-5	795	3.08	3.08	0.01	0.03
1461	1B	-609	5	-1555	-5	795	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1462	1A	-637	5	-1437	5	844	3.08	3.08	0.01	0.03
1462	1B	-642	5	-1447	5	844	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1463	1A	-1207	32	-1421	12	945	3.08	3.08	0.01	0.04
1463	1B	-1218	32	-1432	12	945	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1464	1A	-1049	-10	-1814	7	1320	3.08	3.08	0.02	0.05
1464	1B	-1057	-10	-1823	7	1320	3.08	3.08	0.02	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1465	1A	-913	17	-1667	3	987	3.08	3.08	0.01	0.04
1465	1B	-923	17	-1676	3	987	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1472	1A	-476	3	-1096	6	744	3.08	3.08	0.01	0.03
1472	1B	-483	3	-1101	6	744	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1473	1A	-517	-7	-628	-23	410	3.08	3.08	0.01	0.02
1473	1B	-528	-7	-630	-23	410	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1474	1A	-853	-8	-1635	35	611	3.08	3.08	0.02	0.03
1474	1B	-863	-8	-1641	35	611	3.08	3.08	0.02	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1475	1A	-998	-6	-1520	9	963	3.08	3.08	0.01	0.04
1475	1B	-1009	-6	-1525	9	963	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- Av= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1476	1A	565	-4	-389	-22	311	3.08	3.08	0.05	0.01
1476	1B	560	-4	-393	-22	311	3.08	3.08	0.05	0.01

Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1483	1A	-854	6	-1447	3	927	3.08	3.08	0.01	0.04
1483	1B	-863	6	-1457	3	927	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1484	1A	-890	4	-1244	5	690	3.08	3.08	0.01	0.03
1484	1B	-900	4	-1253	5	690	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1485	1A	-1030	9	-1452	5	991	3.08	3.08	0.01	0.04
1485	1B	-1040	9	-1460	5	991	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1486	1A	-792	6	-1335	4	778	3.08	3.08	0.01	0.03
1486	1B	-801	6	-1345	4	778	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1487	1A	-1036	-6	-1198	5	743	3.08	3.08	0.01	0.03
1487	1B	-1055	-6	-1208	5	743	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1488	1A	-1079	8	-1117	9	773	3.08	3.08	0.01	0.03
1488	1B	-1092	8	-1127	9	773	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1489	1A	-1106	17	-1209	12	826	3.08	3.08	0.01	0.03
1489	1B	-1119	17	-1219	12	826	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1490	1A	-948	22	-1912	15	1334	3.08	3.08	0.02	0.06
1490	1B	-957	22	-1919	15	1334	3.08	3.08	0.02	0.06
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1491	1A	-875	-9	-1659	-15	1021	3.08	3.08	0.02	0.04
1491	1B	-883	-9	-1663	-15	1021	3.08	3.08	0.02	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1492	1A	-790	15	-1933	-13	1173	3.08	3.08	0.02	0.05
1492	1B	-798	15	-1938	-13	1173	3.08	3.08	0.02	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1493	1A	-1060	-11	-1461	-5	980	3.08	3.08	0.01	0.04
1493	1B	-1071	-11	-1471	-5	980	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1494	1A	-1052	8	-1993	-4	1426	3.08	3.08	0.02	0.06
1494	1B	-1060	8	-2001	-4	1426	3.08	3.08	0.02	0.06
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1495	1A	-1039	-9	-1770	-6	1372	3.08	3.08	0.02	0.06
1495	1B	-1048	-9	-1778	-6	1372	3.08	3.08	0.02	0.06
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1496	1A	-1105	10	-1834	-8	1302	3.08	3.08	0.02	0.05
1496	1B	-1116	10	-1843	-8	1302	3.08	3.08	0.02	0.05
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1518	1A	-713	-4	-977	-21	776	3.08	3.08	0.01	0.03
1518	1B	-725	-4	-982	-21	776	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1519	1A	409	3	-278	9	314	3.08	3.08	0.04	0.01
1519	1B	404	3	-295	9	314	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										



Novembre 2016

1520	1A	376	4	-1015	8	661	3.08	3.08	0.03	0.03
1520	1B	370	4	-1020	8	661	3.08	3.08	0.03	0.03
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1521	1A	-383	-15	-377	-17	699	3.08	3.08	0.01	0.03
1521	1B	-400	-15	-381	-17	699	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1522	1A	181	-7	-429	-24	305	3.08	3.08	0.02	0.01
1522	1B	171	-7	-430	-24	305	3.08	3.08	0.02	0.01
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1523	1A	-716	-12	-673	-35	987	3.08	3.08	0.01	0.04
1523	1B	-736	-12	-680	-35	987	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1524	1A	-799	-7	-1378	-22	541	3.08	3.08	0.01	0.02
1524	1B	-815	-7	-1390	-22	541	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1525	1A	-668	-8	-859	-23	397	3.08	3.08	0.01	0.02
1525	1B	-681	-8	-864	-23	397	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1526	1A	-587	-3	-1128	5	759	3.08	3.08	0.01	0.03
1526	1B	-595	-3	-1132	5	759	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1527	1A	-591	-5	-945	-22	744	3.08	3.08	0.01	0.03
1527	1B	-601	-5	-950	-22	744	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1528	1A	-359	7	-567	-22	390	3.08	3.08	0.01	0.02
1528	1B	-368	7	-569	-22	390	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1529	1A	-148	3	-329	-17	267	3.08	3.08	0.01	0.01
1529	1B	-156	3	-330	-17	267	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1530	1A	672	-4	-1130	-21	863	3.08	3.08	0.06	0.04
1530	1B	667	-4	-1134	-21	863	3.08	3.08	0.06	0.04
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1531	1A	-208	-9	-236	-26	227	3.08	3.08	0.01	0.01
1531	1B	-216	-9	-239	-26	227	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1545	1A	-780	6	-1302	-6	759	3.08	3.08	0.01	0.03
1545	1B	-786	6	-1311	-6	759	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1547	1A	-914	9	-1308	6	797	3.08	3.08	0.01	0.03
1547	1B	-923	9	-1318	6	797	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1548	1A	-1011	23	-1273	10	708	3.08	3.08	0.01	0.03
1548	1B	-1019	23	-1283	10	708	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1549	1A	-1028	10	-1204	11	762	3.08	3.08	0.01	0.03
1549	1B	-1039	10	-1213	11	762	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=		30.0 cm	Ao= --	Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1550	1A	-910	10	-1378	4	850	3.08	3.08	0.01	0.04
1550	1B	-919	10	-1388	4	850	3.08	3.08	0.01	0.04



Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1552	1A	-983	-5	-1243	6	706	3.08	3.08	0.01	0.03
1552	1B	-998	-5	-1253	6	706	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1555	1A	-742	6	-1364	5	756	3.08	3.08	0.01	0.03
1555	1B	-751	6	-1373	5	756	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1558	1A	-1077	4	-1083	7	760	3.08	3.08	0.01	0.03
1558	1B	-1092	4	-1093	7	760	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1559	1A	-1238	-13	-1709	-7	1272	3.08	3.08	0.02	0.05
1559	1B	-1249	-13	-1718	-7	1272	3.08	3.08	0.02	0.05
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1560	1A	-935	5	-2046	16	1477	3.08	3.08	0.02	0.06
1560	1B	-941	5	-2052	16	1477	3.08	3.08	0.02	0.06
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1561	1A	-787	1	-1526	12	1266	3.08	3.08	0.01	0.05
1561	1B	-794	1	-1532	12	1266	3.08	3.08	0.01	0.05
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1562	1A	-817	12	-2019	3	1470	3.08	3.08	0.02	0.06
1562	1B	-825	12	-2025	3	1470	3.08	3.08	0.02	0.06
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1566	1A	-865	18	-2060	15	1431	3.08	3.08	0.02	0.06
1566	1B	-874	18	-2066	15	1431	3.08	3.08	0.02	0.06
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1571	1A	-843	23	-2053	8	1264	3.08	3.08	0.02	0.05
1571	1B	-852	23	-2060	8	1264	3.08	3.08	0.02	0.05
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1573	1A	-965	22	-2134	-13	1287	3.08	3.08	0.02	0.05
1573	1B	-973	22	-2142	-13	1287	3.08	3.08	0.02	0.05
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1579	1A	-919	17	-2368	-6	1335	3.08	3.08	0.02	0.05
1579	1B	-927	17	-2375	-6	1335	3.08	3.08	0.02	0.05
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1581	1A	-889	11	-2693	25	1330	3.08	3.08	0.02	0.05
1581	1B	-896	11	-2700	25	1330	3.08	3.08	0.02	0.05
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1592	1A	-848	-3	-1818	-18	651	3.08	3.08	0.02	0.03
1592	1B	-865	-3	-1831	-18	651	3.08	3.08	0.02	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1593	1A	-840	-4	-1105	-19	791	3.08	3.08	0.01	0.03
1593	1B	-855	-4	-1111	-19	791	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1597	1A	460	-11	-771	-35	645	3.08	3.08	0.05	0.03
1597	1B	448	-11	-775	-35	645	3.08	3.08	0.04	0.03
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1598	1A	301	-10	-603	-32	410	3.08	3.08	0.03	0.02
1598	1B	290	-10	-605	-32	410	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1601	1A	-1291	-9	-1285	-18	1078	3.08	3.08	0.01	0.04



Novembre 2016

1601	1B	-1321	-9	-1300	-18	1078	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1602	1A	-1268	11	-1800	39	1316	3.08	3.08	0.02	0.05
1602	1B	-1286	11	-1811	39	1316	3.08	3.08	0.02	0.05
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1608	1A	1167	-14	674	-24	728	3.08	3.08	0.10	0.03
1608	1B	1157	-14	664	-24	728	3.08	3.08	0.10	0.03
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1612	1A	-474	-11	336	-37	646	3.08	3.08	0.05	0.03
1612	1B	-480	-11	332	-37	646	3.08	3.08	0.05	0.03
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1622	1A	-910	7	-1276	6	767	3.08	3.08	0.01	0.03
1622	1B	-920	7	-1286	6	767	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1623	1A	-1018	15	-1239	12	746	3.08	3.08	0.01	0.03
1623	1B	-1028	15	-1249	12	746	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1624	1A	-1027	6	-1189	9	756	3.08	3.08	0.01	0.03
1624	1B	-1039	6	-1199	9	756	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1629	1A	-748	6	-1367	-5	766	3.08	3.08	0.01	0.03
1629	1B	-755	6	-1376	-5	766	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1632	1A	-1070	-5	-1124	6	765	3.08	3.08	0.01	0.03
1632	1B	-1087	-5	-1134	6	765	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1633	1A	-816	17	-2025	-9	1363	3.08	3.08	0.02	0.06
1633	1B	-823	17	-2031	-9	1363	3.08	3.08	0.02	0.06
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1635	1A	-792	35	-1988	22	1446	3.08	3.08	0.02	0.06
1635	1B	-801	35	-1993	22	1446	3.08	3.08	0.02	0.06
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1636	1A	-744	34	-1932	10	1175	3.08	3.08	0.02	0.05
1636	1B	-755	34	-1941	10	1175	3.08	3.08	0.02	0.05
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1638	1A	-1035	20	-1984	-11	1294	3.08	3.08	0.02	0.05
1638	1B	-1045	20	-1991	-11	1294	3.08	3.08	0.02	0.05
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1642	1A	-984	14	-2212	-5	1411	3.08	3.08	0.02	0.06
1642	1B	-992	14	-2219	-5	1411	3.08	3.08	0.02	0.06
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1644	1A	-938	9	-2478	21	1452	3.08	3.08	0.02	0.06
1644	1B	-944	9	-2485	21	1452	3.08	3.08	0.02	0.06
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1648	1A	505	-11	-835	-36	846	3.08	3.08	0.05	0.04
1648	1B	489	-11	-840	-36	846	3.08	3.08	0.05	0.04
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					
1650	1A	-920	-6	-2042	38	797	3.08	3.08	0.02	0.03
1650	1B	-932	-6	-2051	38	797	3.08	3.08	0.02	0.03
Spess.= 30.0 cm		Ao= --		Av= --	(e arm. base nelle due direzioni)					





Novembre 2016

1651	1A	-987	-3	-2481	14	750	3.08	3.08	0.02	0.03
1651	1B	-999	-3	-2494	14	750	3.08	3.08	0.02	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1653	1A	709	-3	-297	-22	472	3.08	3.08	0.06	0.02
1653	1B	703	-3	-311	-22	472	3.08	3.08	0.06	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1654	1A	680	-6	414	-24	327	3.08	3.08	0.06	0.01
1654	1B	674	-6	406	-24	327	3.08	3.08	0.06	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1656	1A	-336	-10	-242	-32	397	3.08	3.08	0.01	0.02
1656	1B	-344	-10	-245	-32	397	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1659	1A	-903	6	-1261	6	740	3.08	3.08	0.01	0.03
1659	1B	-913	6	-1271	6	740	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1660	1A	-1013	-4	-1196	8	737	3.08	3.08	0.01	0.03
1660	1B	-1027	-4	-1206	8	737	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1665	1A	-792	-11	-1360	30	625	3.08	3.08	0.01	0.03
1665	1B	-800	-11	-1364	30	625	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1666	1A	-574	12	-1169	27	475	3.08	3.08	0.01	0.02
1666	1B	-583	12	-1174	27	475	3.08	3.08	0.01	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1667	1A	-878	-12	-1379	6	1003	3.08	3.08	0.01	0.04
1667	1B	-887	-12	-1383	6	1003	3.08	3.08	0.01	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1668	1A	-656	-6	-1187	5	760	3.08	3.08	0.01	0.03
1668	1B	-665	-6	-1192	5	760	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1669	1A	-481	-7	-932	-23	711	3.08	3.08	0.01	0.03
1669	1B	-489	-7	-937	-23	711	3.08	3.08	0.01	0.03
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1670	1A	488	-10	-1108	-22	945	3.08	3.08	0.05	0.04
1670	1B	483	-10	-1112	-22	945	3.08	3.08	0.05	0.04
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1671	1A	-212	12	-559	-20	359	3.08	3.08	0.01	0.01
1671	1B	-220	12	-562	-20	359	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1672	1A	383	-4	-631	-21	455	3.08	3.08	0.03	0.02
1672	1B	378	-4	-632	-21	455	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1673	1A	-152	21	-251	-13	207	3.08	3.08	0.01	0.01
1673	1B	-159	21	-252	-13	207	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1674	1A	-205	5	-268	-18	231	3.08	3.08	0.01	0.01
1674	1B	-211	5	-269	-18	231	3.08	3.08	0.01	0.01
Spess.= 30.0 cm Ao= -- AV= -- (e arm. base nelle due direzioni)										
1687	1A	286	8	-1362	-9	263	3.08	3.08	0.03	0.01
1687	1B	281	8	-1383	-9	263	3.08	3.08	0.03	0.01





Novembre 2016

Spess.=	30.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1688	1A	323	13	-1527	11	372	3.08	3.08	0.04	0.02
1688	1B	316	13	-1554	11	372	3.08	3.08	0.03	0.02
Spess.=	30.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1691	1A	333	-8	-1567	-12	249	3.08	3.08	0.03	0.01
1691	1B	326	-8	-1587	-12	249	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1692	1A	317	9	-1848	8	319	3.08	3.08	0.03	0.01
1692	1B	309	9	-1872	8	319	3.08	3.08	0.03	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1693	1A	339	-22	-1677	-16	221	3.08	3.08	0.04	0.01
1693	1B	331	-22	-1695	-16	221	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						
1694	1A	247	-26	-1968	-9	160	3.08	3.08	0.04	0.01
1694	1B	237	-26	-1989	-9	160	3.08	3.08	0.04	0.01
Spess.=	30.0 cm	Ao= --	AV= --	(e arm. base nelle due direzioni)						

Lavoro: **st** Intestazione lavoro: **st**
 Elem.: **GUSCIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella platea**
 Descrizione: **Platea**
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro sup.: **4.0** cm Copriferro inf.: **4.0** cm
 Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**
 dxx base sup.: **20** mm dxx base inf.: **20** mm pxx: **50** cm dxx agg.: **20** mm pxx agg.: **50** cm
 dyy base sup.: **20** mm dyy base inf.: **20** mm pyy: **50** cm dyy agg.: **20** mm pyy agg.: **50** cm
 Orientamento armature: **rif._globale** Angolo di posa delle armature: **0.00** gradi
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	Vz(Mxx)	Vz(Myy)	Axx inf.	Axx sup.	Ayy inf.	Ayy sup.	Indice di resistenza		
	kg/50 cm	kg*m/50 cm	kg/50 cm	kg*m/50 cm	kg/m	kg/m	cmq /50 cm	cmq /50 cm	cmq /50 cm	cmq /50 cm	N, M	txy	Vz/Vrd1
11 1A	0	-1657	0	-421	72	1890	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.11
11 1B	0	-1657	0	-421	72	1890	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.11
Spess.=	50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	(e arm. base nelle due direz.)		
28 1A	0	-1296	0	-1397	56	4698	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.27
28 1B	0	-1296	0	-1397	56	4698	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.27
Spess.=	50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	(e arm. base nelle due direz.)		
35 1A	0	-1654	0	-472	749	1537	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.09
35 1B	0	-1654	0	-472	749	1537	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.09
Spess.=	50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	(e arm. base nelle due direz.)		
36 1A	0	-1515	0	-493	1508	1379	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.09
36 1B	0	-1515	0	-493	1508	1379	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.09
Spess.=	50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	(e arm. base nelle due direz.)		
37 1A	0	-1514	0	-306	670	1334	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.08
37 1B	0	-1514	0	-306	670	1334	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.08
Spess.=	50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	(e arm. base nelle due direz.)		
38 1A	0	-1241	0	-485	2280	1285	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.13
38 1B	0	-1241	0	-485	2280	1285	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.13
Spess.=	50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	Ayyinf= --	(e arm. base nelle due direz.)		
39 1A	0	-1378	0	-179	569	1214	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.07
39 1B	0	-1378	0	-179	569	1214	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.07





Novembre 2016

Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
40	1A	0	-815	0	-439	3091	574	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.18
40	1B	0	-815	0	-439	3091	574	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.18
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
41	1A	0	371	0	-347	3966	161	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.23
41	1B	0	371	0	-347	3966	161	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.23
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
42	1A	0	-780	0	-363	2569	407	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.15
42	1B	0	-780	0	-363	2569	407	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.15
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
43	1A	0	1067	0	268	6031	926	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.35
43	1B	0	1067	0	268	6031	926	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.35
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
44	1A	0	-736	0	-303	1992	335	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.11
44	1B	0	-736	0	-303	1992	335	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.11
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
45	1A	0	-1257	0	212	493	714	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.04
45	1B	0	-1257	0	212	493	714	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.04
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
46	1A	0	-1160	0	185	477	66	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.03
46	1B	0	-1160	0	185	477	66	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.03
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
47	1A	0	-1978	0	-1143	1046	1572	3.14	3.14	3.14	3.14	0.36	0.00	0.09
47	1B	0	-1978	0	-1143	1046	1572	3.14	3.14	3.14	3.14	0.36	0.00	0.09
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
48	1A	0	-1907	0	-905	972	1786	3.14	3.14	3.14	3.14	0.34	0.00	0.10
48	1B	0	-1907	0	-905	972	1786	3.14	3.14	3.14	3.14	0.34	0.00	0.10
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
49	1A	0	-831	0	-726	4785	965	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.28
49	1B	0	-831	0	-726	4785	965	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.28
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
50	1A	0	-847	0	-631	4310	937	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.25
50	1B	0	-847	0	-631	4310	937	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.25
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
51	1A	0	-1790	0	-672	851	1842	3.14	3.14	3.14	3.14	0.32	0.00	0.11
51	1B	0	-1790	0	-672	851	1842	3.14	3.14	3.14	3.14	0.32	0.00	0.11
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
52	1A	0	-1112	0	-1231	557	3844	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.22
52	1B	0	-1112	0	-1231	557	3844	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.22
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
53	1A	0	-1122	0	-1276	904	3514	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.20
53	1B	0	-1122	0	-1276	904	3514	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.20
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
54	1A	0	-1480	0	-1571	770	1783	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28	0.00	0.10
54	1B	0	-1480	0	-1571	770	1783	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28	0.00	0.10
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
55	1A	0	-1055	0	-1277	2308	3231	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.19
55	1B	0	-1055	0	-1277	2308	3231	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.19
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
56	1A	0	-1749	0	-1642	950	662	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.05





Novembre 2016

56	1B	0	-1749	0	-1642	950	662	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.05
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
57	1A	0	-820	0	-1185	2832	1527	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.16
57	1B	0	-820	0	-1185	2832	1527	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.16
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
58	1A	0	345	0	-980	4275	594	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.25
58	1B	0	345	0	-980	4275	594	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.25
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
59	1A	0	-847	0	-1227	3857	305	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.22
59	1B	0	-847	0	-1227	3857	305	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.22
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
60	1A	0	1124	0	-639	6983	1307	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20	0.00	0.40
60	1B	0	1124	0	-639	6983	1307	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20	0.00	0.40
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
61	1A	0	-794	0	-1082	4840	261	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.28
61	1B	0	-794	0	-1082	4840	261	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.28
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
62	1A	0	-1916	0	-1551	1047	445	3.14	3.14	3.14	3.14	0.34	0.00	0.06
62	1B	0	-1916	0	-1551	1047	445	3.14	3.14	3.14	3.14	0.34	0.00	0.06
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
63	1A	0	-1987	0	-1369	1075	1147	3.14	3.14	3.14	3.14	0.36	0.00	0.07
63	1B	0	-1987	0	-1369	1075	1147	3.14	3.14	3.14	3.14	0.36	0.00	0.07
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
67	1A	0	798	0	64	2831	734	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.16
67	1B	0	798	0	64	2831	734	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.16
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
68	1A	0	727	0	-47	826	163	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.05
68	1B	0	727	0	-47	826	163	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.05
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
69	1A	0	538	0	-36	1150	312	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.07
69	1B	0	538	0	-36	1150	312	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.07
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
70	1A	0	308	0	-53	1321	286	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.08
70	1B	0	308	0	-53	1321	286	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.08
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
71	1A	0	1637	0	117	4334	1744	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29	0.00	0.25
71	1B	0	1637	0	117	4334	1744	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29	0.00	0.25
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
82	1A	0	-107	0	-398	122	494	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.03
82	1B	0	-107	0	-398	122	494	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.03
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
85	1A	0	-60	0	-377	230	433	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.02
85	1B	0	-60	0	-377	230	433	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.02
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
86	1A	0	-114	0	-371	134	582	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.03
86	1B	0	-114	0	-371	134	582	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.03
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
94	1A	0	316	0	149	1509	1639	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.09
94	1B	0	316	0	149	1509	1639	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.09
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				





Novembre 2016

95	1A	0	45	0	171	621	2914	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.17
95	1B	0	45	0	171	621	2914	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.17
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
96	1A	0	-64	0	204	160	3905	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.23
96	1B	0	-64	0	204	160	3905	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.23
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
97	1A	0	-165	0	-328	405	2629	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.15
97	1B	0	-165	0	-328	405	2629	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.15
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
98	1A	0	-103	0	265	86	4524	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.26
98	1B	0	-103	0	265	86	4524	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.26
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
99	1A	0	-256	0	-664	756	1167	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.07
99	1B	0	-256	0	-664	756	1167	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.07
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
100	1A	0	-111	0	317	188	4832	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.28
100	1B	0	-111	0	317	188	4832	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.28
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
101	1A	0	-211	0	-414	110	3266	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.19
101	1B	0	-211	0	-414	110	3266	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.19
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
102	1A	0	-99	0	362	308	4862	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.28
102	1B	0	-99	0	362	308	4862	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.28
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
103	1A	0	-289	0	-744	580	742	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.04
103	1B	0	-289	0	-744	580	742	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.04
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
105	1A	0	-280	0	-848	128	1024	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.06
105	1B	0	-280	0	-848	128	1024	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.06
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
106	1A	0	63	0	417	581	4739	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.27
106	1B	0	63	0	417	581	4739	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.27
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
107	1A	0	-148	0	-399	573	3594	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.21
107	1B	0	-148	0	-399	573	3594	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.21
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
108	1A	0	214	0	500	1250	4807	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.28
108	1B	0	214	0	500	1250	4807	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.28
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
109	1A	0	-198	0	-806	447	1585	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.09
109	1B	0	-198	0	-806	447	1585	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.09
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
110	1A	0	359	0	617	882	4645	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.27
110	1B	0	359	0	617	882	4645	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.27
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
111	1A	0	174	0	-289	1083	3981	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.23
111	1B	0	174	0	-289	1083	3981	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.23
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
112	1A	0	539	0	800	1845	4718	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.27
112	1B	0	539	0	800	1845	4718	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.27





Novembre 2016

Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
157	1A	0	399	0	-449	2779	681	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.16
157	1B	0	399	0	-449	2779	681	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.16
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
158	1A	0	-392	0	-529	3078	220	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.18
158	1B	0	-392	0	-529	3078	220	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.18
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
159	1A	0	236	0	-405	2049	82	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.12
159	1B	0	236	0	-405	2049	82	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.12
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
161	1A	0	136	0	-291	1711	416	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.10
161	1B	0	136	0	-291	1711	416	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.10
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
164	1A	0	79	0	-164	1544	467	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.09
164	1B	0	79	0	-164	1544	467	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.09
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
165	1A	0	43	0	-62	1526	339	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.09
165	1B	0	43	0	-62	1526	339	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.09
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
181	1A	0	666	0	-320	4590	2087	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.26
181	1B	0	666	0	-320	4590	2087	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.26
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
182	1A	0	954	0	-128	6633	1272	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.38
182	1B	0	954	0	-128	6633	1272	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.38
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
183	1A	0	1167	0	-32	7885	829	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.45
183	1B	0	1167	0	-32	7885	829	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.45
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
186	1A	0	1634	0	-364	9151	570	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29	0.00	0.53
186	1B	0	1634	0	-364	9151	570	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29	0.00	0.53
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
187	1A	0	1656	0	-536	9141	900	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.53
187	1B	0	1656	0	-536	9141	900	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.53
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
188	1A	0	1589	0	-705	8488	1111	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29	0.00	0.49
188	1B	0	1589	0	-705	8488	1111	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29	0.00	0.49
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
189	1A	0	1410	0	-833	6974	995	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.40
189	1B	0	1410	0	-833	6974	995	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.40
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
198	1A	0	-59	0	137	69	1555	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.09
198	1B	0	-59	0	137	69	1555	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.09
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
201	1A	0	-69	0	165	98	1834	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.11
201	1B	0	-69	0	165	98	1834	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.11
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
202	1A	0	-59	0	173	95	1930	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.11
202	1B	0	-59	0	173	95	1930	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.11
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				





Novembre 2016

203	1A	0	-123	0	-120	35	705	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
203	1B	0	-123	0	-120	35	705	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
204	1A	0	-36	0	162	62	1797	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.10
204	1B	0	-36	0	162	62	1797	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.10
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
205	1A	0	60	0	142	377	1513	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.09
205	1B	0	60	0	142	377	1513	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.09
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
206	1A	0	-79	0	-75	261	685	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.04
206	1B	0	-79	0	-75	261	685	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.04
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
207	1A	0	-157	0	-168	108	78	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
207	1B	0	-157	0	-168	108	78	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
211	1A	0	140	0	128	734	1322	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.08
211	1B	0	140	0	128	734	1322	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.08
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
212	1A	0	245	0	133	1672	1059	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.10
212	1B	0	245	0	133	1672	1059	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.10
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
213	1A	0	317	0	184	963	964	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.06
213	1B	0	317	0	184	963	964	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.06
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
214	1A	0	94	0	256	279	1379	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.08
214	1B	0	94	0	256	279	1379	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.08
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
215	1A	0	-59	0	348	114	2003	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.12
215	1B	0	-59	0	348	114	2003	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.12
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
216	1A	0	-91	0	419	349	2362	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.14
216	1B	0	-91	0	419	349	2362	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.14
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
217	1A	0	-98	0	143	292	835	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.05
217	1B	0	-98	0	143	292	835	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.05
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
218	1A	0	-90	0	467	328	2537	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.15
218	1B	0	-90	0	467	328	2537	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.15
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
219	1A	0	-69	0	496	377	2469	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.14
219	1B	0	-69	0	496	377	2469	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.14
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
220	1A	0	-134	0	189	263	1078	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
220	1B	0	-134	0	189	263	1078	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
221	1A	0	-108	0	-74	463	193	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.03
221	1B	0	-108	0	-74	463	193	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.03
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
222	1A	0	121	0	528	662	2233	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.13
222	1B	0	121	0	528	662	2233	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.13





Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
223	1A	0	296	0	586	1817	1755	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.10
223	1B	0	296	0	586	1817	1755	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.10
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
224	1A	0	143	0	269	932	906	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.05
224	1B	0	143	0	269	932	906	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.05
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
225	1A	0	554	0	732	1055	1365	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.08
225	1B	0	554	0	732	1055	1365	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.08
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
226	1A	0	743	0	980	2086	2045	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.12
226	1B	0	743	0	980	2086	2045	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.12
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
227	1A	0	791	0	505	587	448	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.03
227	1B	0	791	0	505	587	448	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.03
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
228	1A	0	183	0	148	1059	204	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
228	1B	0	183	0	148	1059	204	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
229	1A	0	-102	0	-87	565	109	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.03
229	1B	0	-102	0	-87	565	109	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.03
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
230	1A	0	-163	0	-89	246	57	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
230	1B	0	-163	0	-89	246	57	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
231	1A	0	-93	0	-76	612	112	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
231	1B	0	-93	0	-76	612	112	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
232	1A	0	1045	0	1250	3647	3140	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.21
232	1B	0	1045	0	1250	3647	3140	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.21
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
233	1A	0	1401	0	1481	4029	6159	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.36
233	1B	0	1401	0	1481	4029	6159	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.36
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
234	1A	0	1837	0	1583	4310	10577	3.14	3.14	3.14	3.14	0.33	0.00	0.61
234	1B	0	1837	0	1583	4310	10577	3.14	3.14	3.14	3.14	0.33	0.00	0.61
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
235	1A	0	1237	0	1202	10900	8542	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.63
235	1B	0	1237	0	1202	10900	8542	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.63
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
236	1A	0	-230	0	623	6067	2371	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.35
236	1B	0	-230	0	623	6067	2371	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.35
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
237	1A	0	-983	0	230	3732	863	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.22
237	1B	0	-983	0	230	3732	863	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.22
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
238	1A	0	-1390	0	-309	2351	661	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.14
238	1B	0	-1390	0	-309	2351	661	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.14
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
239	1A	0	-1497	0	-463	281	1474	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.08





Novembre 2016

239	1B	0	-1497	0	-463	281	1474	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.08
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
243	1A	0	-1726	0	-59	184	857	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.05
243	1B	0	-1726	0	-59	184	857	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.05
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
252	1A	0	-1512	0	-247	41	1682	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.10
252	1B	0	-1512	0	-247	41	1682	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.10
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
262	1A	0	-2035	0	-1155	47	1589	3.14	3.14	3.14	3.14	0.37	0.00	0.09
262	1B	0	-2035	0	-1155	47	1589	3.14	3.14	3.14	3.14	0.37	0.00	0.09
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
271	1A	0	-1650	0	-1719	75	2636	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.15
271	1B	0	-1650	0	-1719	75	2636	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.15
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
280	1A	0	-686	0	261	1516	148	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.09
280	1B	0	-686	0	261	1516	148	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.09
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
281	1A	0	-641	0	233	1292	46	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.07
281	1B	0	-641	0	233	1292	46	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.07
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
282	1A	0	-1392	0	-347	1321	1183	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.08
282	1B	0	-1392	0	-347	1321	1183	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.08
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
283	1A	0	-1148	0	-369	1970	1105	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.11
283	1B	0	-1148	0	-369	1970	1105	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.11
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
284	1A	0	-1266	0	-232	1096	1036	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.06
284	1B	0	-1266	0	-232	1096	1036	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.06
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
285	1A	0	308	0	-313	3164	7	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.18
285	1B	0	308	0	-313	3164	7	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.18
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
286	1A	0	843	0	246	5301	1054	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.31
286	1B	0	843	0	246	5301	1054	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.31
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
287	1A	0	-334	0	-293	2241	496	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.13
287	1B	0	-334	0	-293	2241	496	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.13
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
288	1A	0	-1152	0	243	948	627	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.05
288	1B	0	-1152	0	243	948	627	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.05
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
289	1A	0	-955	0	262	1318	463	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.08
289	1B	0	-955	0	262	1318	463	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.08
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
290	1A	0	-1060	0	215	900	67	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.05
290	1B	0	-1060	0	215	900	67	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.05
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
291	1A	0	-839	0	-530	3713	849	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.21
291	1B	0	-839	0	-530	3713	849	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.21
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				





Novembre 2016

292	1A	0	-1773	0	-1063	2174	1475	3.14	3.14	3.14	3.14	0.32	0.00	0.13
292	1B	0	-1773	0	-1063	2174	1475	3.14	3.14	3.14	3.14	0.32	0.00	0.13
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
293	1A	0	-1403	0	-922	3395	1285	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.20
293	1B	0	-1403	0	-922	3395	1285	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.20
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
294	1A	0	-1724	0	-864	2001	1633	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.12
294	1B	0	-1724	0	-864	2001	1633	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.12
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
295	1A	0	373	0	-481	6371	432	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.37
295	1B	0	373	0	-481	6371	432	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.37
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
296	1A	0	1490	0	-188	8531	345	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.49
296	1B	0	1490	0	-188	8531	345	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.49
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
297	1A	0	411	0	-440	5671	271	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.33
297	1B	0	411	0	-440	5671	271	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.33
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
298	1A	0	-1631	0	-666	1775	1634	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29	0.00	0.10
298	1B	0	-1631	0	-666	1775	1634	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29	0.00	0.10
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
299	1A	0	-698	0	-856	5201	708	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.30
299	1B	0	-698	0	-856	5201	708	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.30
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
300	1A	0	-784	0	-805	5096	905	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.29
300	1B	0	-784	0	-805	5096	905	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.29
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
301	1A	0	-1384	0	-1512	1407	1543	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.09
301	1B	0	-1384	0	-1512	1407	1543	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.09
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
302	1A	0	-1216	0	-1422	3065	1565	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26	0.00	0.18
302	1B	0	-1216	0	-1422	3065	1565	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26	0.00	0.18
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
303	1A	0	-1531	0	-1479	2070	430	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28	0.00	0.12
303	1B	0	-1531	0	-1479	2070	430	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28	0.00	0.12
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
304	1A	0	301	0	-917	5681	261	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.33
304	1B	0	301	0	-917	5681	261	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.33
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
305	1A	0	1342	0	-502	8475	1588	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.49
305	1B	0	1342	0	-502	8475	1588	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.49
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
306	1A	0	238	0	-735	6835	736	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.39
306	1B	0	238	0	-735	6835	736	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.39
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
307	1A	0	-1673	0	-1387	2256	506	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.13
307	1B	0	-1673	0	-1387	2256	506	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.13
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --	Ayysup= --	(e arm. base nelle due direz.)							
308	1A	0	-1283	0	-1151	3607	624	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.21
308	1B	0	-1283	0	-1151	3607	624	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.21



Novembre 2016

Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
309	1A	0	-1761	0	-1246	2263	1128	3.14	3.14	3.14	3.14	0.32	0.00	0.13
309	1B	0	-1761	0	-1246	2263	1128	3.14	3.14	3.14	3.14	0.32	0.00	0.13
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
314	1A	0	964	0	-85	1117	1497	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.09
314	1B	0	964	0	-85	1117	1497	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.09
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
315	1A	0	1164	0	126	203	1517	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.09
315	1B	0	1164	0	126	203	1517	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.09
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
316	1A	0	780	0	-76	1041	201	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.06
316	1B	0	780	0	-76	1041	201	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.06
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
317	1A	0	1362	0	181	1187	929	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.07
317	1B	0	1362	0	181	1187	929	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.07
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
318	1A	0	1532	0	228	1986	788	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28	0.00	0.11
318	1B	0	1532	0	228	1986	788	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28	0.00	0.11
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
319	1A	0	969	0	-123	1801	412	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.10
319	1B	0	969	0	-123	1801	412	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.10
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
320	1A	0	572	0	-99	1199	130	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.07
320	1B	0	572	0	-99	1199	130	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.07
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
321	1A	0	610	0	-147	1350	6	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.08
321	1B	0	610	0	-147	1350	6	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.08
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
322	1A	0	347	0	-143	1292	191	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.07
322	1B	0	347	0	-143	1292	191	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.07
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
323	1A	0	1665	0	256	2597	913	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.15
323	1B	0	1665	0	256	2597	913	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.15
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
324	1A	0	1749	0	265	3212	536	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.19
324	1B	0	1749	0	265	3212	536	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.19
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
325	1A	0	1152	0	141	1970	506	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.11
325	1B	0	1152	0	141	1970	506	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.11
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
326	1A	0	1764	0	222	3652	316	3.14	3.14	3.14	3.14	0.32	0.00	0.21
326	1B	0	1764	0	222	3652	316	3.14	3.14	3.14	3.14	0.32	0.00	0.21
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
327	1A	0	923	0	-170	694	947	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.05
327	1B	0	923	0	-170	694	947	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.05
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
328	1A	0	1007	0	158	144	577	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.03
328	1B	0	1007	0	158	144	577	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.03
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				



Novembre 2016

329	1A	0	886	0	-174	510	2806	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.16
329	1B	0	886	0	-174	510	2806	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.16
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
336	1A	0	1245	0	152	2482	139	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.14
336	1B	0	1245	0	152	2482	139	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.14
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
337	1A	0	1336	0	-96	4550	1627	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.26
337	1B	0	1336	0	-96	4550	1627	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.26
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
338	1A	0	967	0	151	812	909	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.05
338	1B	0	967	0	151	812	909	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.05
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
339	1A	0	1213	0	-263	5246	2085	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.30
339	1B	0	1213	0	-263	5246	2085	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.30
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
340	1A	0	915	0	-417	4880	1676	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.28
340	1B	0	915	0	-417	4880	1676	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.28
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
341	1A	0	572	0	-342	1101	1771	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.10
341	1B	0	572	0	-342	1101	1771	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.10
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
342	1A	0	1039	0	166	2129	713	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.12
342	1B	0	1039	0	166	2129	713	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.12
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
343	1A	0	895	0	-278	2076	1492	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.12
343	1B	0	895	0	-278	2076	1492	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.12
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
344	1A	0	1660	0	-182	5387	423	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.31
344	1B	0	1660	0	-182	5387	423	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.31
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
348	1A	0	-89	0	-200	57	1376	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.08
348	1B	0	-89	0	-200	57	1376	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.08
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
349	1A	0	-68	0	-192	261	1400	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.08
349	1B	0	-68	0	-192	261	1400	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.08
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
350	1A	0	-52	0	141	105	2010	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.12
350	1B	0	-52	0	141	105	2010	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.12
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
353	1A	0	-100	0	-382	353	381	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.02
353	1B	0	-100	0	-382	353	381	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.02
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
355	1A	0	-79	0	-357	305	634	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.04
355	1B	0	-79	0	-357	305	634	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.04
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
356	1A	0	-93	0	-396	46	516	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.03
356	1B	0	-93	0	-396	46	516	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.03
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
357	1A	0	30	0	-351	528	283	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.03
357	1B	0	30	0	-351	528	283	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.03





Novembre 2016

Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
358	1A	0	-108	0	-375	70	612	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.04
358	1B	0	-108	0	-375	70	612	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.04
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
361	1A	0	-67	0	-186	262	1191	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.07
361	1B	0	-67	0	-186	262	1191	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.07
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
366	1A	0	322	0	-331	1968	536	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.11
366	1B	0	322	0	-331	1968	536	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.11
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
367	1A	0	335	0	-105	2228	826	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.13
367	1B	0	335	0	-105	2228	826	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.13
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
368	1A	0	127	0	-329	926	23	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.05
368	1B	0	127	0	-329	926	23	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.05
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
369	1A	0	311	0	-138	2549	1325	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.15
369	1B	0	311	0	-138	2549	1325	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.15
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
370	1A	0	290	0	-444	2786	404	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.16
370	1B	0	290	0	-444	2786	404	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.16
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
371	1A	0	-45	0	-253	1306	2083	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.12
371	1B	0	-45	0	-253	1306	2083	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.12
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
372	1A	0	-197	0	-866	221	861	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.05
372	1B	0	-197	0	-866	221	861	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.05
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
374	1A	0	40	0	-860	634	294	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.04
374	1B	0	40	0	-860	634	294	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.04
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
375	1A	0	-277	0	-798	118	1324	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.08
375	1B	0	-277	0	-798	118	1324	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.08
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
376	1A	0	-207	0	-386	71	3002	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.17
376	1B	0	-207	0	-386	71	3002	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.17
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
377	1A	0	-286	0	-750	449	1238	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.07
377	1B	0	-286	0	-750	449	1238	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.07
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
378	1A	0	-193	0	-418	281	3447	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.20
378	1B	0	-193	0	-418	281	3447	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.20
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
380	1A	0	-300	0	-810	367	950	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.05
380	1B	0	-300	0	-810	367	950	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.05
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
382	1A	0	-245	0	-864	47	992	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.06
382	1B	0	-245	0	-864	47	992	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.06
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
383	1A	0	72	0	-737	1075	2141	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.12





Novembre 2016

383	1B	0	72	0	-737	1075	2141	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.12
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
384	1A	0	-65	0	-360	896	3797	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.22
384	1B	0	-65	0	-360	896	3797	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.22
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
385	1A	0	-122	0	-781	763	1850	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.11
385	1B	0	-122	0	-781	763	1850	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.11
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
386	1A	0	362	0	-171	1583	4166	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.24
386	1B	0	362	0	-171	1583	4166	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.24
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
396	1A	0	-809	0	-803	941	492	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.05
396	1B	0	-809	0	-803	941	492	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.05
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
398	1A	0	-828	0	-566	479	499	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.03
398	1B	0	-828	0	-566	479	499	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.03
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
399	1A	0	-411	0	-350	5582	869	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.32
399	1B	0	-411	0	-350	5582	869	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.32
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
400	1A	0	-1059	0	-412	783	45	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.05
400	1B	0	-1059	0	-412	783	45	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.05
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
401	1A	0	-489	0	474	5636	2617	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.33
401	1B	0	-489	0	474	5636	2617	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.33
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
402	1A	0	-1121	0	-331	2763	1042	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20	0.00	0.16
402	1B	0	-1121	0	-331	2763	1042	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20	0.00	0.16
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
403	1A	0	-393	0	816	7407	1898	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.43
403	1B	0	-393	0	816	7407	1898	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.43
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
407	1A	0	-272	0	-298	4396	786	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.25
407	1B	0	-272	0	-298	4396	786	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.25
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
408	1A	0	-802	0	-73	5139	2226	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.30
408	1B	0	-802	0	-73	5139	2226	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.30
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
409	1A	0	-1128	0	-322	2908	3893	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20	0.00	0.22
409	1B	0	-1128	0	-322	2908	3893	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20	0.00	0.22
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
458	1A	0	-393	0	-433	2334	357	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.13
458	1B	0	-393	0	-433	2334	357	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.13
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
460	1A	0	-372	0	-292	1758	610	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.10
460	1B	0	-372	0	-292	1758	610	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.10
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
464	1A	0	-340	0	-153	1511	545	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.09
464	1B	0	-340	0	-153	1511	545	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.09
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				





Novembre 2016

466	1A	0	-310	0	-57	1434	256	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.08
466	1B	0	-310	0	-57	1434	256	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.08
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
480	1A	0	-349	0	-512	4110	818	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.24
480	1B	0	-349	0	-512	4110	818	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.24
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
481	1A	0	-249	0	-433	5256	562	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.30
481	1B	0	-249	0	-433	5256	562	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.30
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
483	1A	0	-113	0	-389	6495	69	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.37
483	1B	0	-113	0	-389	6495	69	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.37
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
490	1A	0	244	0	-758	7266	558	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.42
490	1B	0	244	0	-758	7266	558	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.42
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
491	1A	0	350	0	-965	6909	638	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.40
491	1B	0	350	0	-965	6909	638	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.40
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
493	1A	0	442	0	-1130	6087	452	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20	0.00	0.35
493	1B	0	442	0	-1130	6087	452	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20	0.00	0.35
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
494	1A	0	516	0	-1192	4718	57	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.27
494	1B	0	516	0	-1192	4718	57	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.27
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
505	1A	0	-175	0	-137	144	227	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
505	1B	0	-175	0	-137	144	227	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
506	1A	0	-130	0	-107	373	204	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.02
506	1B	0	-130	0	-107	373	204	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.02
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
507	1A	0	-188	0	-82	157	236	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
507	1B	0	-188	0	-82	157	236	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
510	1A	0	-106	0	-135	203	562	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.03
510	1B	0	-106	0	-135	203	562	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.03
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
512	1A	0	-112	0	-127	349	80	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.02
512	1B	0	-112	0	-127	349	80	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.02
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
513	1A	0	-112	0	-99	97	748	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
513	1B	0	-112	0	-99	97	748	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
514	1A	0	28	0	-50	547	560	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.03
514	1B	0	28	0	-50	547	560	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.03
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
515	1A	0	-150	0	-152	101	104	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
515	1B	0	-150	0	-152	101	104	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
518	1A	0	-137	0	-139	389	250	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02
518	1B	0	-137	0	-139	389	250	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02





Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
520	1A	0	117	0	-24	951	438	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.05
520	1B	0	117	0	-24	951	438	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.05
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
521	1A	0	251	0	42	2037	255	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.12
521	1B	0	251	0	42	2037	255	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.12
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
522	1A	0	143	0	-60	1076	156	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
522	1B	0	143	0	-60	1076	156	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
523	1A	0	354	0	94	1058	252	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.06
523	1B	0	354	0	94	1058	252	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.06
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
524	1A	0	130	0	118	673	488	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
524	1B	0	130	0	118	673	488	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
525	1A	0	434	0	69	1195	274	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.07
525	1B	0	434	0	69	1195	274	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.07
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
526	1A	0	224	0	111	1135	83	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.07
526	1B	0	224	0	111	1135	83	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.07
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
527	1A	0	1212	0	283	138	754	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.04
527	1B	0	1212	0	283	138	754	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.04
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
528	1A	0	249	0	92	1045	2	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.06
528	1B	0	249	0	92	1045	2	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.06
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
529	1A	0	-157	0	77	252	327	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02
529	1B	0	-157	0	77	252	327	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
530	1A	0	-139	0	166	44	995	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
530	1B	0	-139	0	166	44	995	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
531	1A	0	-93	0	220	514	1022	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.06
531	1B	0	-93	0	220	514	1022	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.06
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
532	1A	0	-162	0	-73	78	280	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02
532	1B	0	-162	0	-73	78	280	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
533	1A	0	1018	0	350	243	331	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.02
533	1B	0	1018	0	350	243	331	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.02
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
534	1A	0	348	0	345	2315	585	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.13
534	1B	0	348	0	345	2315	585	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.13
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
535	1A	0	906	0	633	689	1353	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.08
535	1B	0	906	0	633	689	1353	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.08
Spess.=	50.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			



Novembre 2016

536	1A	0	427	0	211	2937	142	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.17
536	1B	0	427	0	211	2937	142	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.17
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
537	1A	0	-158	0	-79	234	112	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
537	1B	0	-158	0	-79	234	112	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
538	1A	0	-166	0	-94	143	81	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
538	1B	0	-166	0	-94	143	81	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
539	1A	0	-94	0	-77	661	69	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
539	1B	0	-94	0	-77	661	69	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
540	1A	0	-163	0	-80	166	122	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
540	1B	0	-163	0	-80	166	122	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
541	1A	0	1077	0	690	1337	2293	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.13
541	1B	0	1077	0	690	1337	2293	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.13
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
542	1A	0	1241	0	641	1717	3511	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.20
542	1B	0	1241	0	641	1717	3511	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.20
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
543	1A	0	1270	0	480	368	4537	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.26
543	1B	0	1270	0	480	368	4537	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.26
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
544	1A	0	1006	0	-290	192	1893	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.11
544	1B	0	1006	0	-290	192	1893	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.11
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
545	1A	0	751	0	267	5070	4357	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.29
545	1B	0	751	0	267	5070	4357	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.29
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
546	1A	0	821	0	-334	970	410	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.06
546	1B	0	821	0	-334	970	410	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.06
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
547	1A	0	606	0	-335	1602	529	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.09
547	1B	0	606	0	-335	1602	529	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.09
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
548	1A	0	713	0	-261	1364	337	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.08
548	1B	0	713	0	-261	1364	337	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.08
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
549	1A	0	-186	0	101	5394	2280	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.31
549	1B	0	-186	0	101	5394	2280	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.31
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
550	1A	0	-857	0	-70	3524	1005	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.20
550	1B	0	-857	0	-70	3524	1005	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.20
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
551	1A	0	-245	0	-138	3756	786	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.22
551	1B	0	-245	0	-138	3756	786	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.22
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
552	1A	0	-1360	0	-290	2598	368	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.15
552	1B	0	-1360	0	-290	2598	368	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.15





Novembre 2016

Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
553	1A	0	-1619	0	-418	373	484	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29	0.00	0.03
553	1B	0	-1619	0	-418	373	484	3.14	3.14	3.14	3.14	0.29	0.00	0.03
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
554	1A	0	-1357	0	-259	2519	172	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.15
554	1B	0	-1357	0	-259	2519	172	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.15
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
555	1A	0	-365	0	-203	2910	26	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.17
555	1B	0	-365	0	-203	2910	26	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.17
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
556	1A	0	-857	0	-168	2536	208	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.15
556	1B	0	-857	0	-168	2536	208	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.15
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
557	1A	0	-479	0	-142	2687	642	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.15
557	1B	0	-479	0	-142	2687	642	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.15
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
562	1A	0	-1732	0	-211	68	783	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.05
562	1B	0	-1732	0	-211	68	783	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.05
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
572	1A	0	-1258	0	170	58	715	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.04
572	1B	0	-1258	0	170	58	715	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.04
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
575	1A	0	-1376	0	-119	46	1437	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.08
575	1B	0	-1376	0	-119	46	1437	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.08
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
579	1A	0	-1940	0	-889	41	1816	3.14	3.14	3.14	3.14	0.35	0.00	0.10
579	1B	0	-1940	0	-889	41	1816	3.14	3.14	3.14	3.14	0.35	0.00	0.10
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
582	1A	0	-2030	0	-1630	64	430	3.14	3.14	3.14	3.14	0.36	0.00	0.02
582	1B	0	-2030	0	-1630	64	430	3.14	3.14	3.14	3.14	0.36	0.00	0.02
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
585	1A	0	-1893	0	-1758	88	1090	3.14	3.14	3.14	3.14	0.34	0.00	0.06
585	1B	0	-1893	0	-1758	88	1090	3.14	3.14	3.14	3.14	0.34	0.00	0.06
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
591	1A	0	-379	0	-283	1412	537	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.08
591	1B	0	-379	0	-283	1412	537	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.08
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
592	1A	0	323	0	-239	3114	1146	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.18
592	1B	0	323	0	-239	3114	1146	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.18
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
593	1A	0	-415	0	-262	996	125	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.06
593	1B	0	-415	0	-262	996	125	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.06
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
594	1A	0	-1050	0	-277	1582	901	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.09
594	1B	0	-1050	0	-277	1582	901	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.09
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
595	1A	0	595	0	209	4316	1391	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.25
595	1B	0	595	0	209	4316	1391	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.25
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
596	1A	0	-877	0	233	1208	70	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.07





Novembre 2016

596	1B	0	-877	0	233	1208	70	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.07
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
597	1A	0	409	0	-391	4805	74	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.28
597	1B	0	409	0	-391	4805	74	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.28
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
598	1A	0	-1382	0	-772	3095	1364	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.18
598	1B	0	-1382	0	-772	3095	1364	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.18
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
599	1A	0	1402	0	212	7656	261	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.44
599	1B	0	1402	0	212	7656	261	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.44
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
600	1A	0	-1322	0	-620	2724	1447	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.16
600	1B	0	-1322	0	-620	2724	1447	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.16
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
601	1A	0	170	0	-521	7158	710	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.41
601	1B	0	170	0	-521	7158	710	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.41
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
602	1A	0	1445	0	-167	9116	726	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26	0.00	0.53
602	1B	0	1445	0	-167	9116	726	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26	0.00	0.53
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
603	1A	0	292	0	-509	6901	586	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.40
603	1B	0	292	0	-509	6901	586	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.40
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
604	1A	0	-1275	0	-1333	3587	358	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.21
604	1B	0	-1275	0	-1333	3587	358	3.14	3.14	3.14	3.14	0.24	0.00	0.21
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
605	1A	0	1436	0	-322	9140	1152	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26	0.00	0.53
605	1B	0	1436	0	-322	9140	1152	3.14	3.14	3.14	3.14	0.26	0.00	0.53
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
606	1A	0	-1374	0	-1054	3570	1058	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.21
606	1B	0	-1374	0	-1054	3570	1058	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.21
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
611	1A	0	697	0	-204	1370	255	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.08
611	1B	0	697	0	-204	1370	255	3.14	3.14	3.14	3.14	0.13	0.00	0.08
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
612	1A	0	809	0	-223	1187	639	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.07
612	1B	0	809	0	-223	1187	639	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.07
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
613	1A	0	485	0	-294	1355	580	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.08
613	1B	0	485	0	-294	1355	580	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.08
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
614	1A	0	864	0	-99	1443	337	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.08
614	1B	0	864	0	-99	1443	337	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.08
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
615	1A	0	1072	0	-133	1995	491	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.12
615	1B	0	1072	0	-133	1995	491	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.12
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
616	1A	0	400	0	-235	1386	44	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.08
616	1B	0	400	0	-235	1386	44	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.08
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				





Novembre 2016

617	1A	0	1056	0	217	234	243	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.01
617	1B	0	1056	0	217	234	243	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.01
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
618	1A	0	1190	0	202	1896	273	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.11
618	1B	0	1190	0	202	1896	273	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.11
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
619	1A	0	1170	0	214	1615	126	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.09
619	1B	0	1170	0	214	1615	126	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.09
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
620	1A	0	1145	0	89	2333	1698	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.13
620	1B	0	1145	0	89	2333	1698	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.13
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
625	1A	0	692	0	-434	1901	1757	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.11
625	1B	0	692	0	-434	1901	1757	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.11
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
626	1A	0	478	0	-569	1481	1258	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.09
626	1B	0	478	0	-569	1481	1258	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.09
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
627	1A	0	1415	0	-482	5759	2317	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.33
627	1B	0	1415	0	-482	5759	2317	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.33
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
628	1A	0	763	0	-208	989	1586	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.09
628	1B	0	763	0	-208	989	1586	3.14	3.14	3.14	3.14	0.14	0.00	0.09
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
629	1A	0	373	0	-476	1213	1320	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.08
629	1B	0	373	0	-476	1213	1320	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.08
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
630	1A	0	1574	0	-329	5799	1627	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28	0.00	0.33
630	1B	0	1574	0	-329	5799	1627	3.14	3.14	3.14	3.14	0.28	0.00	0.33
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
635	1A	0	34	0	159	83	1957	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.11
635	1B	0	34	0	159	83	1957	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.11
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
636	1A	0	-89	0	-202	90	1443	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.08
636	1B	0	-89	0	-202	90	1443	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.08
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
637	1A	0	61	0	-168	597	1297	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.07
637	1B	0	61	0	-168	597	1297	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.07
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
638	1A	0	-50	0	158	112	2109	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.12
638	1B	0	-50	0	158	112	2109	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.12
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
639	1A	0	-97	0	-343	397	537	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.03
639	1B	0	-97	0	-343	397	537	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.03
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
640	1A	0	38	0	-321	635	657	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.04
640	1B	0	38	0	-321	635	657	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.04
Spess.=		50.0 cm	Axxinf= --	Axxsup= --	Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)					
641	1A	0	-37	0	108	65	1697	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.10
641	1B	0	-37	0	108	65	1697	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.10





Novembre 2016

Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
646	1A	0	168	0	-141	1112	1100	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
646	1B	0	168	0	-141	1112	1100	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
647	1A	0	364	0	-255	2439	693	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.14
647	1B	0	364	0	-255	2439	693	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.14
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
648	1A	0	285	0	126	1723	1020	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.10
648	1B	0	285	0	126	1723	1020	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.10
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
649	1A	0	152	0	-283	1225	679	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.07
649	1B	0	152	0	-283	1225	679	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.07
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
650	1A	0	-180	0	-627	1543	393	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.09
650	1B	0	-180	0	-627	1543	393	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.09
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
651	1A	0	312	0	-333	3144	928	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.18
651	1B	0	312	0	-333	3144	928	3.14	3.14	3.14	3.14	0.06	0.00	0.18
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
653	1A	0	-114	0	-518	1780	1036	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.10
653	1B	0	-114	0	-518	1780	1036	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.10
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
655	1A	0	-131	0	-863	415	633	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.04
655	1B	0	-131	0	-863	415	633	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.04
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
657	1A	0	206	0	-876	813	112	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.05
657	1B	0	206	0	-876	813	112	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.05
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
658	1A	0	-247	0	-814	149	1425	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.08
658	1B	0	-247	0	-814	149	1425	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.08
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
660	1A	0	246	0	-675	1235	2458	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.14
660	1B	0	246	0	-675	1235	2458	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.14
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
674	1A	0	-1267	0	-288	210	327	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.02
674	1B	0	-1267	0	-288	210	327	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.02
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
675	1A	0	-820	0	-99	6349	2006	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.37
675	1B	0	-820	0	-99	6349	2006	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.37
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
676	1A	0	-1388	0	-294	2064	1535	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.12
676	1B	0	-1388	0	-294	2064	1535	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.12
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
677	1A	0	-1008	0	-627	1660	664	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.10
677	1B	0	-1008	0	-627	1660	664	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.10
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
678	1A	0	-537	0	-144	6905	135	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.40
678	1B	0	-537	0	-144	6905	135	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.40
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

679	1A	0	-1114	0	395	4447	418	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20	0.00	0.26
679	1B	0	-1114	0	395	4447	418	3.14	3.14	3.14	3.14	0.20	0.00	0.26
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
742	1A	0	-140	0	-61	356	210	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02
742	1B	0	-140	0	-61	356	210	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
743	1A	0	-173	0	-126	97	211	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
743	1B	0	-173	0	-126	97	211	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
744	1A	0	-42	0	-82	692	188	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.04
744	1B	0	-42	0	-82	692	188	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.04
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
745	1A	0	-187	0	-73	86	230	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
745	1B	0	-187	0	-73	86	230	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.01
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
746	1A	0	-129	0	-172	334	11	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02
746	1B	0	-129	0	-172	334	11	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
747	1A	0	-32	0	-95	645	29	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
747	1B	0	-32	0	-95	645	29	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.04
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
748	1A	0	-145	0	-87	401	231	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02
748	1B	0	-145	0	-87	401	231	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.02
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
749	1A	0	297	0	38	2331	120	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.13
749	1B	0	297	0	38	2331	120	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.13
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
750	1A	0	127	0	-64	1098	26	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.06
750	1B	0	127	0	-64	1098	26	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.06
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
751	1A	0	280	0	-34	2257	89	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.13
751	1B	0	280	0	-34	2257	89	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.13
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
752	1A	0	150	0	-44	1047	145	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
752	1B	0	150	0	-44	1047	145	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
753	1A	0	182	0	-63	1068	213	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
753	1B	0	182	0	-63	1068	213	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.06
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
754	1A	0	396	0	66	1189	154	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.07
754	1B	0	396	0	66	1189	154	3.14	3.14	3.14	3.14	0.07	0.00	0.07
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
755	1A	0	156	0	62	951	20	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.05
755	1B	0	156	0	62	951	20	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.05
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
756	1A	0	472	0	62	1142	161	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.07
756	1B	0	472	0	62	1142	161	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.07
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
757	1A	0	1399	0	236	760	360	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.04
757	1B	0	1399	0	236	760	360	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.04



Novembre 2016

Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
758 1A	0	499	0	0	155	3699	477	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.21
758 1B	0	499	0	0	155	3699	477	3.14	3.14	3.14	3.14	0.09	0.00	0.21
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
759 1A	0	1044	0	0	272	1135	280	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.07
759 1B	0	1044	0	0	272	1135	280	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.07
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
760 1A	0	535	0	0	-98	4653	204	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.27
760 1B	0	535	0	0	-98	4653	204	3.14	3.14	3.14	3.14	0.10	0.00	0.27
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
761 1A	0	-101	0	0	103	606	290	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.03
761 1B	0	-101	0	0	103	606	290	3.14	3.14	3.14	3.14	0.02	0.00	0.03
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
762 1A	0	999	0	0	385	338	321	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.02
762 1B	0	999	0	0	385	338	321	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.02
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
763 1A	0	-79	0	0	77	659	98	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.04
763 1B	0	-79	0	0	77	659	98	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.04
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
764 1A	0	929	0	0	-290	1375	344	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.08
764 1B	0	929	0	0	-290	1375	344	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.08
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
765 1A	0	1011	0	0	337	606	1103	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.06
765 1B	0	1011	0	0	337	606	1103	3.14	3.14	3.14	3.14	0.18	0.00	0.06
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
766 1A	0	257	0	0	-279	2167	1083	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.12
766 1B	0	257	0	0	-279	2167	1083	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.12
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
767 1A	0	851	0	0	-288	1388	2543	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.15
767 1B	0	851	0	0	-288	1388	2543	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.15
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
768 1A	0	447	0	0	-208	3012	2680	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.17
768 1B	0	447	0	0	-208	3012	2680	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.17
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
769 1A	0	470	0	0	-247	1579	402	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.09
769 1B	0	470	0	0	-247	1579	402	3.14	3.14	3.14	3.14	0.08	0.00	0.09
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
770 1A	0	-1370	0	0	-182	2126	560	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.12
770 1B	0	-1370	0	0	-182	2126	560	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.12
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
771 1A	0	-1685	0	0	-210	558	747	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.04
771 1B	0	-1685	0	0	-210	558	747	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.04
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
772 1A	0	-1392	0	0	-65	1999	550	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.12
772 1B	0	-1392	0	0	-65	1999	550	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.12
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
773 1A	0	-827	0	0	-168	2954	189	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.17
773 1B	0	-827	0	0	-168	2954	189	3.14	3.14	3.14	3.14	0.15	0.00	0.17
Spess.=	50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
774 1A	0	-1681	0	0	-341	539	254	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.03





Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

774	1B	0	-1681	0	-341	539	254	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.03
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
775	1A	0	-924	0	-97	2379	396	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.14
775	1B	0	-924	0	-97	2379	396	3.14	3.14	3.14	3.14	0.17	0.00	0.14
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
777	1A	0	-1645	0	-471	144	19	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.01
777	1B	0	-1645	0	-471	144	19	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.01
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
780	1A	0	-1713	0	-359	160	402	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.02
780	1B	0	-1713	0	-359	160	402	3.14	3.14	3.14	3.14	0.31	0.00	0.02
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
786	1A	0	-1166	0	147	50	41	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.00
786	1B	0	-1166	0	147	50	41	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.00
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
787	1A	0	-1806	0	-636	65	2069	3.14	3.14	3.14	3.14	0.32	0.00	0.12
787	1B	0	-1806	0	-636	65	2069	3.14	3.14	3.14	3.14	0.32	0.00	0.12
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
788	1A	0	-2071	0	-1413	55	1149	3.14	3.14	3.14	3.14	0.37	0.00	0.07
788	1B	0	-2071	0	-1413	55	1149	3.14	3.14	3.14	3.14	0.37	0.00	0.07
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
790	1A	0	-295	0	-230	1762	336	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.10
790	1B	0	-295	0	-230	1762	336	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.10
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
791	1A	0	1259	0	256	6858	775	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.40
791	1B	0	1259	0	256	6858	775	3.14	3.14	3.14	3.14	0.23	0.00	0.40
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
792	1A	0	1509	0	-177	8943	131	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.52
792	1B	0	1509	0	-177	8943	131	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.52
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
794	1A	0	623	0	-272	962	1459	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.08
794	1B	0	623	0	-272	962	1459	3.14	3.14	3.14	3.14	0.11	0.00	0.08
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
795	1A	0	1374	0	187	3529	871	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.20
795	1B	0	1374	0	187	3529	871	3.14	3.14	3.14	3.14	0.25	0.00	0.20
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
797	1A	0	1145	0	-616	5206	1975	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.30
797	1B	0	1145	0	-616	5206	1975	3.14	3.14	3.14	3.14	0.21	0.00	0.30
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
799	1A	0	81	0	147	416	1664	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.10
799	1B	0	81	0	147	416	1664	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.10
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
801	1A	0	171	0	136	802	1338	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.08
801	1B	0	171	0	136	802	1338	3.14	3.14	3.14	3.14	0.03	0.00	0.08
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
808	1A	0	-1214	0	-309	2679	4430	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.26
808	1B	0	-1214	0	-309	2679	4430	3.14	3.14	3.14	3.14	0.22	0.00	0.26
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				
809	1A	0	-640	0	-135	5239	514	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.30
809	1B	0	-640	0	-135	5239	514	3.14	3.14	3.14	3.14	0.12	0.00	0.30
Spess.= 50.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayysup= --		(e arm. base nelle due direz.)				

822	1A	0	-44	0	-49	705	186	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.04
822	1B	0	-44	0	-49	705	186	3.14	3.14	3.14	3.14	0.01	0.00	0.04
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
823	1A	0	299	0	-45	2237	247	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.13
823	1B	0	299	0	-45	2237	247	3.14	3.14	3.14	3.14	0.05	0.00	0.13
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
824	1A	0	207	0	67	1101	83	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.06
824	1B	0	207	0	67	1101	83	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.06
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
825	1A	0	1080	0	243	1511	153	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.09
825	1B	0	1080	0	243	1511	153	3.14	3.14	3.14	3.14	0.19	0.00	0.09
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
826	1A	0	876	0	-245	1295	50	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.07
826	1B	0	876	0	-245	1295	50	3.14	3.14	3.14	3.14	0.16	0.00	0.07
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
827	1A	0	147	0	-201	1933	82	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.11
827	1B	0	147	0	-201	1933	82	3.14	3.14	3.14	3.14	0.04	0.00	0.11
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
828	1A	0	-1677	0	-67	156	678	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.04
828	1B	0	-1677	0	-67	156	678	3.14	3.14	3.14	3.14	0.30	0.00	0.04
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			
829	1A	0	-1480	0	-495	230	900	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.05
829	1B	0	-1480	0	-495	230	900	3.14	3.14	3.14	3.14	0.27	0.00	0.05
Spess.=		50.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)			

Verifiche SCALE IN ACCIAIO

Il tabulato riporta:

- numero combinazione di carico;
- ascissa di calcolo (cm);
- in sequenza F_x , F_y , F_z (F), M_x , M_y , M_z (F*m).

Le convenzioni sui segni delle sollecitazioni sono:

- F_x (sforzo normale) è positivo se di trazione;
- F_y (forza tagliante) è positiva se agisce, a sinistra della sezione interessata, nel verso positivo dell'asse locale corrispondente;
- F_z (forza tagliante) è positiva se agisce, a sinistra della sezione interessata, nel verso negativo dell'asse locale corrispondente;

- M_x (momento torcente) è positivo se antiorario intorno a x a sinistra dell'ascissa in esame;
- M_y (momento flettente) è positivo se tende le fibre posteriori, cioè quelle disposte nel verso negativo dell'asse z ;
- M_z (momento flettente) è positivo se tende le fibre inferiori, cioè quelle disposte nel verso negativo dell'asse y .

Vengono poi riportate:

- classe: rappresenta la classe della sezione; qualora i singoli componenti della sezione (ad esempio ala e anima) abbiano classi diverse viene presa quella più alta; non viene riportata in caso di trazione o taglio puro.

Il potenziale svergolamento viene indagato solo per sezioni a I. Viene riportato il valore di χ_{LT} , che determina il momento resistente di progetto. La stabilità euleriana comporta la determinazione di tre coefficienti χ_{min} , χ_y , χ_z . Il tabulato propone:

- numero combinazione di carico;
- valore dello sforzo normale F_x (compressione più elevata trovata);
- momento flettente M_y più elevato riscontrato in tutte le ascisse;
- momento flettente M_z più elevato riscontrato in tutte le ascisse;
- classe: rappresenta la classe della sezione;
- χ_{minimo} : rappresenta il minimo fra i coefficienti di riduzione del modo di instabilità intorno agli assi coinvolti nella verifica.

Le sollecitazioni delle scale in acciaio sono state calcolate con fattore di struttura unitario e pertanto con lo spettro elastico. Di seguito si riportano le verifiche.

VERIFICA SCALA A

STAMPA DEI DATI DI PROGETTO

INTESTAZIONE E DATI CARATTERISTICI DELLA STRUTTURA

Nome dell'archivio di lavoro	Scala A
Intestazione del lavoro	Scala A
Tipo di struttura	Nello Spazio
Tipo di analisi	Statica e Dinamica

Tipo di soluzione	Lineare
Unita' di misura delle forze	kg
Unita' di misura delle lunghezze	cm
Normativa	NTC/2008

NORMATIVA

Vita nominale costruzione	50 anni
Classe d'uso costruzione	II
Vita di riferimento	50 anni
Spettro di risposta	Stato limite elastico
Probabilita' di superamento periodo di riferimento	10
Tempo di ritorno del sisma	475 anni
Localita'	Ravello - (SA)
ag/g	0.098
F0	2.61
Tc	0.43
Categoria del suolo	B
Fattore topografico	1.4

STATO LIMITE ELASTICO

Coefficiente di smorzamento	5%
Eccentricita' accidentale	5%
Numero di frequenze	45

PARAMETRI SISMICI

Angolo del sisma nel piano orizzontale	0
Sisma verticale	Assente
Combinazione dei modi	CQC
Combinazione componenti azioni sismiche	NTC 2008 - Eurocodice 8
λ	0.3
μ	0.3

TABELLA MASSE ECCITATE
TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EX
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	2.935e+001	4.672e+000	2.141e-001	0.000e+000
2	5.917e+001	9.418e+000	1.062e-001	0.000e+000
3	6.770e+001	1.078e+001	9.281e-002	0.000e+000
4	7.402e+001	1.178e+001	8.489e-002	0.000e+000
5	7.959e+001	1.267e+001	7.895e-002	0.000e+000
6	8.560e+001	1.362e+001	7.340e-002	0.000e+000
7	8.916e+001	1.419e+001	7.047e-002	0.000e+000
8	1.072e+002	1.706e+001	5.862e-002	0.000e+000
9	1.294e+002	2.060e+001	4.854e-002	3.317e-134
10	1.372e+002	2.184e+001	4.578e-002	7.853e-133
11	1.513e+002	2.408e+001	4.153e-002	1.533e-125

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
12	1.835e+002	2.920e+001	3.425e-002	7.488e-110
13	2.035e+002	3.238e+001	3.088e-002	4.479e-102
14	2.164e+002	3.444e+001	2.904e-002	3.371e-098
15	2.261e+002	3.598e+001	2.779e-002	1.798e-094
16	2.487e+002	3.958e+001	2.527e-002	2.607e-087
17	2.580e+002	4.107e+001	2.435e-002	1.929e-084
18	2.745e+002	4.369e+001	2.289e-002	1.994e-077
19	2.848e+002	4.533e+001	2.206e-002	1.377e-075
20	2.940e+002	4.679e+001	2.137e-002	5.066e-074
21	3.030e+002	4.822e+001	2.074e-002	7.143e-072
22	3.237e+002	5.152e+001	1.941e-002	1.219e-066
23	3.312e+002	5.271e+001	1.897e-002	1.134e-063
24	3.402e+002	5.414e+001	1.847e-002	3.385e-063
25	3.530e+002	5.619e+001	1.780e-002	5.936e-060
26	3.584e+002	5.704e+001	1.753e-002	8.033e-059
27	3.647e+002	5.805e+001	1.723e-002	3.187e-058
28	3.864e+002	6.150e+001	1.626e-002	2.756e-055
29	4.000e+002	6.366e+001	1.571e-002	8.166e-053
30	4.068e+002	6.474e+001	1.545e-002	4.537e-052
31	4.216e+002	6.709e+001	1.490e-002	1.252e-050
32	4.243e+002	6.753e+001	1.481e-002	9.898e-050
33	4.466e+002	7.108e+001	1.407e-002	4.146e-048
34	4.579e+002	7.288e+001	1.372e-002	2.210e-047
35	4.975e+002	7.918e+001	1.263e-002	8.694e-044
36	5.430e+002	8.643e+001	1.157e-002	1.796e-039
37	5.653e+002	8.997e+001	1.111e-002	7.449e-036
38	5.984e+002	9.525e+001	1.050e-002	4.588e-034
39	6.225e+002	9.907e+001	1.009e-002	3.515e-031
40	6.605e+002	1.051e+002	9.513e-003	6.968e-028
41	6.854e+002	1.091e+002	9.167e-003	1.850e-025
42	7.274e+002	1.158e+002	8.638e-003	3.476e-020
43	7.417e+002	1.181e+002	8.471e-003	5.709e-019
44	7.606e+002	1.211e+002	8.260e-003	3.383e-017
45	7.799e+002	1.241e+002	8.056e-003	2.875e-015

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	1.245e+000	-1.545e-002
2	-4.902e-001	-3.659e-001
3	-3.475e-001	5.740e-001
4	-1.205e-001	-8.016e-002
5	1.488e-002	-1.904e-002
6	-2.471e-001	-2.091e-001
7	1.944e-001	1.306e-001
8	-1.158e-001	-6.566e-001
9	6.768e-001	-2.205e-001
10	-2.710e-002	-4.512e-001
11	8.747e-002	-8.015e-002
12	1.326e-001	3.026e-001
13	2.248e-001	-1.424e-001
14	1.487e-002	-3.919e-001
15	4.489e-002	1.099e-001
16	-1.450e-002	5.065e-002
17	6.986e-002	4.091e-001

Novembre 2016

Modo	Direz.X	Direz.Y
18	-3.746e-002	-9.138e-002
19	1.618e-001	-1.409e-001
20	-2.838e-001	-9.531e-002
21	-5.040e-002	2.029e-001
22	-5.927e-002	-5.182e-002
23	4.910e-002	2.398e-001
24	2.044e-002	-3.873e-001
25	-1.077e-002	-8.332e-002
26	1.527e-004	1.374e-001
27	-4.481e-002	1.030e-001
28	4.503e-003	7.072e-002
29	2.405e-002	-2.489e-003
30	9.897e-003	-3.336e-002
31	-3.277e-002	3.035e-001
32	-4.705e-002	2.582e-001
33	-5.432e-002	-2.452e-001
34	2.014e-002	-2.865e-001
35	-1.901e-002	-7.788e-002
36	-7.457e-003	-1.335e-003
37	3.973e-003	-4.310e-002
38	-1.270e-001	1.051e-002
39	1.747e-001	3.648e-002
40	-4.604e-003	7.919e-002
41	1.336e-002	-5.495e-002
42	2.168e-002	-7.047e-002
43	-4.151e-002	2.164e-001
44	9.049e-003	4.997e-002
45	3.897e-003	7.653e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.55e+000	56	+2.39e-004	0	+4.51e-003	0
Progressiva	+1.55e+000	56	+2.39e-004	0	+4.51e-003	0
Modo: 2	+2.40e-001	9	+1.34e-001	5	+5.20e-001	18
Progressiva	+1.79e+000	64	+1.34e-001	5	+5.24e-001	18
Modo: 3	+1.21e-001	4	+3.30e-001	12	+3.23e-001	11
Progressiva	+1.91e+000	69	+4.64e-001	17	+8.47e-001	29
Modo: 4	+1.45e-002	1	+6.43e-003	0	+7.61e-002	3
Progressiva	+1.93e+000	69	+4.70e-001	17	+9.23e-001	32
Modo: 5	+2.21e-004	0	+3.62e-004	0	+7.09e-003	0
Progressiva	+1.93e+000	69	+4.70e-001	17	+9.30e-001	32
Modo: 6	+6.11e-002	2	+4.37e-002	2	+8.41e-002	3
Progressiva	+1.99e+000	71	+5.14e-001	18	+1.01e+000	35
Modo: 7	+3.78e-002	1	+1.71e-002	1	+1.98e-001	7
Progressiva	+2.02e+000	73	+5.31e-001	19	+1.21e+000	41
Modo: 8	+1.34e-002	0	+4.31e-001	15	+4.50e-002	2
Progressiva	+2.04e+000	73	+9.62e-001	35	+1.26e+000	43
Modo: 9	+4.58e-001	16	+4.86e-002	2	+1.77e-002	1
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.01e+000	36	+1.27e+000	44
Modo: 10	+7.35e-004	0	+2.04e-001	7	+2.49e-001	9
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.21e+000	44	+1.52e+000	52
Modo: 11	+7.65e-003	0	+6.42e-003	0	+1.11e-005	0

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.22e+000	44	+1.52e+000	52
Modo: 12	+1.76e-002	1	+9.15e-002	3	+1.18e-001	4
Progressiva	+2.52e+000	91	+1.31e+000	47	+1.64e+000	56
Modo: 13	+5.05e-002	2	+2.03e-002	1	+3.67e-002	1
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.33e+000	48	+1.68e+000	57
Modo: 14	+2.21e-004	0	+1.54e-001	6	+5.40e-003	0
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.49e+000	53	+1.68e+000	58
Modo: 15	+2.01e-003	0	+1.21e-002	0	+1.52e-002	1
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.50e+000	54	+1.70e+000	58
Modo: 16	+2.10e-004	0	+2.57e-003	0	+1.69e-001	6
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.50e+000	54	+1.87e+000	64
Modo: 17	+4.88e-003	0	+1.67e-001	6	+8.20e-002	3
Progressiva	+2.58e+000	93	+1.67e+000	60	+1.95e+000	67
Modo: 18	+1.40e-003	0	+8.35e-003	0	+6.61e-003	0
Progressiva	+2.58e+000	93	+1.68e+000	60	+1.96e+000	67
Modo: 19	+2.62e-002	1	+1.99e-002	1	+1.06e-003	0
Progressiva	+2.61e+000	94	+1.70e+000	61	+1.96e+000	67
Modo: 20	+8.05e-002	3	+9.08e-003	0	+2.74e-003	0
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.71e+000	61	+1.96e+000	67
Modo: 21	+2.54e-003	0	+4.12e-002	1	+7.85e-002	3
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.75e+000	63	+2.04e+000	70
Modo: 22	+3.51e-003	0	+2.69e-003	0	+1.61e-003	0
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.75e+000	63	+2.04e+000	70
Modo: 23	+2.41e-003	0	+5.75e-002	2	+8.72e-004	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.81e+000	65	+2.04e+000	70
Modo: 24	+4.18e-004	0	+1.50e-001	5	+5.31e-003	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.96e+000	70	+2.05e+000	70
Modo: 25	+1.16e-004	0	+6.94e-003	0	+1.75e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.96e+000	71	+2.06e+000	71
Modo: 26	+2.33e-008	0	+1.89e-002	1	+4.27e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.98e+000	71	+2.11e+000	72
Modo: 27	+2.01e-003	0	+1.06e-002	0	+5.32e-006	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.99e+000	72	+2.11e+000	72
Modo: 28	+2.03e-005	0	+5.00e-003	0	+1.34e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.12e+000	72
Modo: 29	+5.78e-004	0	+6.20e-006	0	+3.27e-003	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.12e+000	73
Modo: 30	+9.80e-005	0	+1.11e-003	0	+1.28e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.14e+000	73
Modo: 31	+1.07e-003	0	+9.21e-002	3	+1.36e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.09e+000	75	+2.15e+000	73
Modo: 32	+2.21e-003	0	+6.67e-002	2	+4.35e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.16e+000	78	+2.19e+000	75
Modo: 33	+2.95e-003	0	+6.01e-002	2	+4.26e-004	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.22e+000	80	+2.19e+000	75
Modo: 34	+4.06e-004	0	+8.21e-002	3	+1.41e-003	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.30e+000	83	+2.20e+000	75
Modo: 35	+3.62e-004	0	+6.07e-003	0	+1.80e-004	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.20e+000	75
Modo: 36	+5.56e-005	0	+1.78e-006	0	+1.72e-002	1
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.21e+000	76
Modo: 37	+1.58e-005	0	+1.86e-003	0	+2.72e-003	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.22e+000	76
Modo: 38	+1.61e-002	1	+1.10e-004	0	+4.18e-003	0

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+2.72e+000	98	+2.31e+000	83	+2.22e+000	76
Modo: 39	+3.05e-002	1	+1.33e-003	0	+3.63e-002	1
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.31e+000	83	+2.26e+000	77
Modo: 40	+2.12e-005	0	+6.27e-003	0	+6.55e-002	2
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.32e+000	79
Modo: 41	+1.78e-004	0	+3.02e-003	0	+4.23e-002	1
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.36e+000	81
Modo: 42	+4.70e-004	0	+4.97e-003	0	+9.42e-002	3
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.46e+000	84
Modo: 43	+1.72e-003	0	+4.68e-002	2	+3.56e-002	1
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.37e+000	85	+2.49e+000	85
Modo: 44	+8.19e-005	0	+2.50e-003	0	+3.63e-003	0
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.37e+000	85	+2.50e+000	85
Modo: 45	+1.52e-005	0	+5.86e-003	0	+3.24e-003	0
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.38e+000	85	+2.50e+000	85

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.78e+000	+2.78e+000	+2.93e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EX
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	2.935e+001	4.672e+000	2.141e-001	0.000e+000
2	5.917e+001	9.418e+000	1.062e-001	0.000e+000
3	6.770e+001	1.078e+001	9.281e-002	0.000e+000
4	7.402e+001	1.178e+001	8.489e-002	0.000e+000
5	7.959e+001	1.267e+001	7.895e-002	0.000e+000
6	8.560e+001	1.362e+001	7.340e-002	0.000e+000
7	8.916e+001	1.419e+001	7.047e-002	0.000e+000
8	1.072e+002	1.706e+001	5.862e-002	0.000e+000
9	1.294e+002	2.060e+001	4.854e-002	3.317e-134
10	1.372e+002	2.184e+001	4.578e-002	7.853e-133
11	1.513e+002	2.408e+001	4.153e-002	1.533e-125
12	1.835e+002	2.920e+001	3.425e-002	7.488e-110
13	2.035e+002	3.238e+001	3.088e-002	4.479e-102
14	2.164e+002	3.444e+001	2.904e-002	3.371e-098
15	2.261e+002	3.598e+001	2.779e-002	1.798e-094
16	2.487e+002	3.958e+001	2.527e-002	2.607e-087
17	2.580e+002	4.107e+001	2.435e-002	1.929e-084
18	2.745e+002	4.369e+001	2.289e-002	1.994e-077
19	2.848e+002	4.533e+001	2.206e-002	1.377e-075
20	2.940e+002	4.679e+001	2.137e-002	5.066e-074
21	3.030e+002	4.822e+001	2.074e-002	7.143e-072
22	3.237e+002	5.152e+001	1.941e-002	1.219e-066
23	3.312e+002	5.271e+001	1.897e-002	1.134e-063
24	3.402e+002	5.414e+001	1.847e-002	3.385e-063
25	3.530e+002	5.619e+001	1.780e-002	5.936e-060
26	3.584e+002	5.704e+001	1.753e-002	8.033e-059
27	3.647e+002	5.805e+001	1.723e-002	3.187e-058

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
28	3.864e+002	6.150e+001	1.626e-002	2.756e-055
29	4.000e+002	6.366e+001	1.571e-002	8.166e-053
30	4.068e+002	6.474e+001	1.545e-002	4.537e-052
31	4.216e+002	6.709e+001	1.490e-002	1.252e-050
32	4.243e+002	6.753e+001	1.481e-002	9.898e-050
33	4.466e+002	7.108e+001	1.407e-002	4.146e-048
34	4.579e+002	7.288e+001	1.372e-002	2.210e-047
35	4.975e+002	7.918e+001	1.263e-002	8.694e-044
36	5.430e+002	8.643e+001	1.157e-002	1.796e-039
37	5.653e+002	8.997e+001	1.111e-002	7.449e-036
38	5.984e+002	9.525e+001	1.050e-002	4.588e-034
39	6.225e+002	9.907e+001	1.009e-002	3.515e-031
40	6.605e+002	1.051e+002	9.513e-003	6.968e-028
41	6.854e+002	1.091e+002	9.167e-003	1.850e-025
42	7.274e+002	1.158e+002	8.638e-003	3.476e-020
43	7.417e+002	1.181e+002	8.471e-003	5.709e-019
44	7.606e+002	1.211e+002	8.260e-003	3.383e-017
45	7.799e+002	1.241e+002	8.056e-003	2.875e-015

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	1.245e+000	-1.545e-002
2	-4.902e-001	-3.659e-001
3	-3.475e-001	5.740e-001
4	-1.205e-001	-8.016e-002
5	1.488e-002	-1.904e-002
6	-2.471e-001	-2.091e-001
7	1.944e-001	1.306e-001
8	-1.158e-001	-6.566e-001
9	6.768e-001	-2.205e-001
10	-2.710e-002	-4.512e-001
11	8.747e-002	-8.015e-002
12	1.326e-001	3.026e-001
13	2.248e-001	-1.424e-001
14	1.487e-002	-3.919e-001
15	4.489e-002	1.099e-001
16	-1.450e-002	5.065e-002
17	6.986e-002	4.091e-001
18	-3.746e-002	-9.138e-002
19	1.618e-001	-1.409e-001
20	-2.838e-001	-9.531e-002
21	-5.040e-002	2.029e-001
22	-5.927e-002	-5.182e-002
23	4.910e-002	2.398e-001
24	2.044e-002	-3.873e-001
25	-1.077e-002	-8.332e-002
26	1.527e-004	1.374e-001
27	-4.481e-002	1.030e-001
28	4.503e-003	7.072e-002
29	2.405e-002	-2.489e-003
30	9.897e-003	-3.336e-002
31	-3.277e-002	3.035e-001
32	-4.705e-002	2.582e-001
33	-5.432e-002	-2.452e-001

Modo	Direz.X	Direz.Y
34	2.014e-002	-2.865e-001
35	-1.901e-002	-7.788e-002
36	-7.457e-003	-1.335e-003
37	3.973e-003	-4.310e-002
38	-1.270e-001	1.051e-002
39	1.747e-001	3.648e-002
40	-4.604e-003	7.919e-002
41	1.336e-002	-5.495e-002
42	2.168e-002	-7.047e-002
43	-4.151e-002	2.164e-001
44	9.049e-003	4.997e-002
45	3.897e-003	7.653e-002

MASSA ECCITATA PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.55e+000	56	+2.39e-004	0	+4.51e-003	0
Progressiva	+1.55e+000	56	+2.39e-004	0	+4.51e-003	0
Modo: 2	+2.40e-001	9	+1.34e-001	5	+5.20e-001	18
Progressiva	+1.79e+000	64	+1.34e-001	5	+5.24e-001	18
Modo: 3	+1.21e-001	4	+3.30e-001	12	+3.23e-001	11
Progressiva	+1.91e+000	69	+4.64e-001	17	+8.47e-001	29
Modo: 4	+1.45e-002	1	+6.43e-003	0	+7.61e-002	3
Progressiva	+1.93e+000	69	+4.70e-001	17	+9.23e-001	32
Modo: 5	+2.21e-004	0	+3.62e-004	0	+7.09e-003	0
Progressiva	+1.93e+000	69	+4.70e-001	17	+9.30e-001	32
Modo: 6	+6.11e-002	2	+4.37e-002	2	+8.41e-002	3
Progressiva	+1.99e+000	71	+5.14e-001	18	+1.01e+000	35
Modo: 7	+3.78e-002	1	+1.71e-002	1	+1.98e-001	7
Progressiva	+2.02e+000	73	+5.31e-001	19	+1.21e+000	41
Modo: 8	+1.34e-002	0	+4.31e-001	15	+4.50e-002	2
Progressiva	+2.04e+000	73	+9.62e-001	35	+1.26e+000	43
Modo: 9	+4.58e-001	16	+4.86e-002	2	+1.77e-002	1
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.01e+000	36	+1.27e+000	44
Modo: 10	+7.35e-004	0	+2.04e-001	7	+2.49e-001	9
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.21e+000	44	+1.52e+000	52
Modo: 11	+7.65e-003	0	+6.42e-003	0	+1.11e-005	0
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.22e+000	44	+1.52e+000	52
Modo: 12	+1.76e-002	1	+9.15e-002	3	+1.18e-001	4
Progressiva	+2.52e+000	91	+1.31e+000	47	+1.64e+000	56
Modo: 13	+5.05e-002	2	+2.03e-002	1	+3.67e-002	1
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.33e+000	48	+1.68e+000	57
Modo: 14	+2.21e-004	0	+1.54e-001	6	+5.40e-003	0
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.49e+000	53	+1.68e+000	58
Modo: 15	+2.01e-003	0	+1.21e-002	0	+1.52e-002	1
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.50e+000	54	+1.70e+000	58
Modo: 16	+2.10e-004	0	+2.57e-003	0	+1.69e-001	6
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.50e+000	54	+1.87e+000	64
Modo: 17	+4.88e-003	0	+1.67e-001	6	+8.20e-002	3
Progressiva	+2.58e+000	93	+1.67e+000	60	+1.95e+000	67
Modo: 18	+1.40e-003	0	+8.35e-003	0	+6.61e-003	0
Progressiva	+2.58e+000	93	+1.68e+000	60	+1.96e+000	67
Modo: 19	+2.62e-002	1	+1.99e-002	1	+1.06e-003	0

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+2.61e+000	94	+1.70e+000	61	+1.96e+000	67
Modo: 20	+8.05e-002	3	+9.08e-003	0	+2.74e-003	0
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.71e+000	61	+1.96e+000	67
Modo: 21	+2.54e-003	0	+4.12e-002	1	+7.85e-002	3
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.75e+000	63	+2.04e+000	70
Modo: 22	+3.51e-003	0	+2.69e-003	0	+1.61e-003	0
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.75e+000	63	+2.04e+000	70
Modo: 23	+2.41e-003	0	+5.75e-002	2	+8.72e-004	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.81e+000	65	+2.04e+000	70
Modo: 24	+4.18e-004	0	+1.50e-001	5	+5.31e-003	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.96e+000	70	+2.05e+000	70
Modo: 25	+1.16e-004	0	+6.94e-003	0	+1.75e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.96e+000	71	+2.06e+000	71
Modo: 26	+2.33e-008	0	+1.89e-002	1	+4.27e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.98e+000	71	+2.11e+000	72
Modo: 27	+2.01e-003	0	+1.06e-002	0	+5.32e-006	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.99e+000	72	+2.11e+000	72
Modo: 28	+2.03e-005	0	+5.00e-003	0	+1.34e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.12e+000	72
Modo: 29	+5.78e-004	0	+6.20e-006	0	+3.27e-003	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.12e+000	73
Modo: 30	+9.80e-005	0	+1.11e-003	0	+1.28e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.14e+000	73
Modo: 31	+1.07e-003	0	+9.21e-002	3	+1.36e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.09e+000	75	+2.15e+000	73
Modo: 32	+2.21e-003	0	+6.67e-002	2	+4.35e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.16e+000	78	+2.19e+000	75
Modo: 33	+2.95e-003	0	+6.01e-002	2	+4.26e-004	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.22e+000	80	+2.19e+000	75
Modo: 34	+4.06e-004	0	+8.21e-002	3	+1.41e-003	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.30e+000	83	+2.20e+000	75
Modo: 35	+3.62e-004	0	+6.07e-003	0	+1.80e-004	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.20e+000	75
Modo: 36	+5.56e-005	0	+1.78e-006	0	+1.72e-002	1
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.21e+000	76
Modo: 37	+1.58e-005	0	+1.86e-003	0	+2.72e-003	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.22e+000	76
Modo: 38	+1.61e-002	1	+1.10e-004	0	+4.18e-003	0
Progressiva	+2.72e+000	98	+2.31e+000	83	+2.22e+000	76
Modo: 39	+3.05e-002	1	+1.33e-003	0	+3.63e-002	1
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.31e+000	83	+2.26e+000	77
Modo: 40	+2.12e-005	0	+6.27e-003	0	+6.55e-002	2
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.32e+000	79
Modo: 41	+1.78e-004	0	+3.02e-003	0	+4.23e-002	1
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.36e+000	81
Modo: 42	+4.70e-004	0	+4.97e-003	0	+9.42e-002	3
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.46e+000	84
Modo: 43	+1.72e-003	0	+4.68e-002	2	+3.56e-002	1
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.37e+000	85	+2.49e+000	85
Modo: 44	+8.19e-005	0	+2.50e-003	0	+3.63e-003	0
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.37e+000	85	+2.50e+000	85
Modo: 45	+1.52e-005	0	+5.86e-003	0	+3.24e-003	0
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.38e+000	85	+2.50e+000	85

Novembre 2016

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.78e+000	+2.78e+000	+2.93e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EY**FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE**

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	2.935e+001	4.672e+000	2.141e-001	0.000e+000
2	5.917e+001	9.418e+000	1.062e-001	0.000e+000
3	6.770e+001	1.078e+001	9.281e-002	0.000e+000
4	7.402e+001	1.178e+001	8.489e-002	0.000e+000
5	7.959e+001	1.267e+001	7.895e-002	0.000e+000
6	8.560e+001	1.362e+001	7.340e-002	0.000e+000
7	8.916e+001	1.419e+001	7.047e-002	0.000e+000
8	1.072e+002	1.706e+001	5.862e-002	0.000e+000
9	1.294e+002	2.060e+001	4.854e-002	3.317e-134
10	1.372e+002	2.184e+001	4.578e-002	7.853e-133
11	1.513e+002	2.408e+001	4.153e-002	1.533e-125
12	1.835e+002	2.920e+001	3.425e-002	7.488e-110
13	2.035e+002	3.238e+001	3.088e-002	4.479e-102
14	2.164e+002	3.444e+001	2.904e-002	3.371e-098
15	2.261e+002	3.598e+001	2.779e-002	1.798e-094
16	2.487e+002	3.958e+001	2.527e-002	2.607e-087
17	2.580e+002	4.107e+001	2.435e-002	1.929e-084
18	2.745e+002	4.369e+001	2.289e-002	1.994e-077
19	2.848e+002	4.533e+001	2.206e-002	1.377e-075
20	2.940e+002	4.679e+001	2.137e-002	5.066e-074
21	3.030e+002	4.822e+001	2.074e-002	7.143e-072
22	3.237e+002	5.152e+001	1.941e-002	1.219e-066
23	3.312e+002	5.271e+001	1.897e-002	1.134e-063
24	3.402e+002	5.414e+001	1.847e-002	3.385e-063
25	3.530e+002	5.619e+001	1.780e-002	5.936e-060
26	3.584e+002	5.704e+001	1.753e-002	8.033e-059
27	3.647e+002	5.805e+001	1.723e-002	3.187e-058
28	3.864e+002	6.150e+001	1.626e-002	2.756e-055
29	4.000e+002	6.366e+001	1.571e-002	8.166e-053
30	4.068e+002	6.474e+001	1.545e-002	4.537e-052
31	4.216e+002	6.709e+001	1.490e-002	1.252e-050
32	4.243e+002	6.753e+001	1.481e-002	9.898e-050
33	4.466e+002	7.108e+001	1.407e-002	4.146e-048
34	4.579e+002	7.288e+001	1.372e-002	2.210e-047
35	4.975e+002	7.918e+001	1.263e-002	8.694e-044
36	5.430e+002	8.643e+001	1.157e-002	1.796e-039
37	5.653e+002	8.997e+001	1.111e-002	7.449e-036
38	5.984e+002	9.525e+001	1.050e-002	4.588e-034
39	6.225e+002	9.907e+001	1.009e-002	3.515e-031
40	6.605e+002	1.051e+002	9.513e-003	6.968e-028
41	6.854e+002	1.091e+002	9.167e-003	1.850e-025
42	7.274e+002	1.158e+002	8.638e-003	3.476e-020
43	7.417e+002	1.181e+002	8.471e-003	5.709e-019
44	7.606e+002	1.211e+002	8.260e-003	3.383e-017
45	7.799e+002	1.241e+002	8.056e-003	2.875e-015

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	1.245e+000	-1.545e-002
2	-4.902e-001	-3.659e-001
3	-3.475e-001	5.740e-001
4	-1.205e-001	-8.016e-002
5	1.488e-002	-1.904e-002
6	-2.471e-001	-2.091e-001
7	1.944e-001	1.306e-001
8	-1.158e-001	-6.566e-001
9	6.768e-001	-2.205e-001
10	-2.710e-002	-4.512e-001
11	8.747e-002	-8.015e-002
12	1.326e-001	3.026e-001
13	2.248e-001	-1.424e-001
14	1.487e-002	-3.919e-001
15	4.489e-002	1.099e-001
16	-1.450e-002	5.065e-002
17	6.986e-002	4.091e-001
18	-3.746e-002	-9.138e-002
19	1.618e-001	-1.409e-001
20	-2.838e-001	-9.531e-002
21	-5.040e-002	2.029e-001
22	-5.927e-002	-5.182e-002
23	4.910e-002	2.398e-001
24	2.044e-002	-3.873e-001
25	-1.077e-002	-8.332e-002
26	1.527e-004	1.374e-001
27	-4.481e-002	1.030e-001
28	4.503e-003	7.072e-002
29	2.405e-002	-2.489e-003
30	9.897e-003	-3.336e-002
31	-3.277e-002	3.035e-001
32	-4.705e-002	2.582e-001
33	-5.432e-002	-2.452e-001
34	2.014e-002	-2.865e-001
35	-1.901e-002	-7.788e-002
36	-7.457e-003	-1.335e-003
37	3.973e-003	-4.310e-002
38	-1.270e-001	1.051e-002
39	1.747e-001	3.648e-002
40	-4.604e-003	7.919e-002
41	1.336e-002	-5.495e-002
42	2.168e-002	-7.047e-002
43	-4.151e-002	2.164e-001
44	9.049e-003	4.997e-002
45	3.897e-003	7.653e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.55e+000	56	+2.39e-004	0	+4.51e-003	0
Progressiva	+1.55e+000	56	+2.39e-004	0	+4.51e-003	0

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 2	+2.40e-001	9	+1.34e-001	5	+5.20e-001	18
Progressiva	+1.79e+000	64	+1.34e-001	5	+5.24e-001	18
Modo: 3	+1.21e-001	4	+3.30e-001	12	+3.23e-001	11
Progressiva	+1.91e+000	69	+4.64e-001	17	+8.47e-001	29
Modo: 4	+1.45e-002	1	+6.43e-003	0	+7.61e-002	3
Progressiva	+1.93e+000	69	+4.70e-001	17	+9.23e-001	32
Modo: 5	+2.21e-004	0	+3.62e-004	0	+7.09e-003	0
Progressiva	+1.93e+000	69	+4.70e-001	17	+9.30e-001	32
Modo: 6	+6.11e-002	2	+4.37e-002	2	+8.41e-002	3
Progressiva	+1.99e+000	71	+5.14e-001	18	+1.01e+000	35
Modo: 7	+3.78e-002	1	+1.71e-002	1	+1.98e-001	7
Progressiva	+2.02e+000	73	+5.31e-001	19	+1.21e+000	41
Modo: 8	+1.34e-002	0	+4.31e-001	15	+4.50e-002	2
Progressiva	+2.04e+000	73	+9.62e-001	35	+1.26e+000	43
Modo: 9	+4.58e-001	16	+4.86e-002	2	+1.77e-002	1
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.01e+000	36	+1.27e+000	44
Modo: 10	+7.35e-004	0	+2.04e-001	7	+2.49e-001	9
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.21e+000	44	+1.52e+000	52
Modo: 11	+7.65e-003	0	+6.42e-003	0	+1.11e-005	0
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.22e+000	44	+1.52e+000	52
Modo: 12	+1.76e-002	1	+9.15e-002	3	+1.18e-001	4
Progressiva	+2.52e+000	91	+1.31e+000	47	+1.64e+000	56
Modo: 13	+5.05e-002	2	+2.03e-002	1	+3.67e-002	1
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.33e+000	48	+1.68e+000	57
Modo: 14	+2.21e-004	0	+1.54e-001	6	+5.40e-003	0
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.49e+000	53	+1.68e+000	58
Modo: 15	+2.01e-003	0	+1.21e-002	0	+1.52e-002	1
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.50e+000	54	+1.70e+000	58
Modo: 16	+2.10e-004	0	+2.57e-003	0	+1.69e-001	6
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.50e+000	54	+1.87e+000	64
Modo: 17	+4.88e-003	0	+1.67e-001	6	+8.20e-002	3
Progressiva	+2.58e+000	93	+1.67e+000	60	+1.95e+000	67
Modo: 18	+1.40e-003	0	+8.35e-003	0	+6.61e-003	0
Progressiva	+2.58e+000	93	+1.68e+000	60	+1.96e+000	67
Modo: 19	+2.62e-002	1	+1.99e-002	1	+1.06e-003	0
Progressiva	+2.61e+000	94	+1.70e+000	61	+1.96e+000	67
Modo: 20	+8.05e-002	3	+9.08e-003	0	+2.74e-003	0
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.71e+000	61	+1.96e+000	67
Modo: 21	+2.54e-003	0	+4.12e-002	1	+7.85e-002	3
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.75e+000	63	+2.04e+000	70
Modo: 22	+3.51e-003	0	+2.69e-003	0	+1.61e-003	0
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.75e+000	63	+2.04e+000	70
Modo: 23	+2.41e-003	0	+5.75e-002	2	+8.72e-004	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.81e+000	65	+2.04e+000	70
Modo: 24	+4.18e-004	0	+1.50e-001	5	+5.31e-003	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.96e+000	70	+2.05e+000	70
Modo: 25	+1.16e-004	0	+6.94e-003	0	+1.75e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.96e+000	71	+2.06e+000	71
Modo: 26	+2.33e-008	0	+1.89e-002	1	+4.27e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.98e+000	71	+2.11e+000	72
Modo: 27	+2.01e-003	0	+1.06e-002	0	+5.32e-006	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.99e+000	72	+2.11e+000	72
Modo: 28	+2.03e-005	0	+5.00e-003	0	+1.34e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.12e+000	72

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 29	+5.78e-004	0	+6.20e-006	0	+3.27e-003	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.12e+000	73
Modo: 30	+9.80e-005	0	+1.11e-003	0	+1.28e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.14e+000	73
Modo: 31	+1.07e-003	0	+9.21e-002	3	+1.36e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.09e+000	75	+2.15e+000	73
Modo: 32	+2.21e-003	0	+6.67e-002	2	+4.35e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.16e+000	78	+2.19e+000	75
Modo: 33	+2.95e-003	0	+6.01e-002	2	+4.26e-004	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.22e+000	80	+2.19e+000	75
Modo: 34	+4.06e-004	0	+8.21e-002	3	+1.41e-003	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.30e+000	83	+2.20e+000	75
Modo: 35	+3.62e-004	0	+6.07e-003	0	+1.80e-004	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.20e+000	75
Modo: 36	+5.56e-005	0	+1.78e-006	0	+1.72e-002	1
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.21e+000	76
Modo: 37	+1.58e-005	0	+1.86e-003	0	+2.72e-003	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.22e+000	76
Modo: 38	+1.61e-002	1	+1.10e-004	0	+4.18e-003	0
Progressiva	+2.72e+000	98	+2.31e+000	83	+2.22e+000	76
Modo: 39	+3.05e-002	1	+1.33e-003	0	+3.63e-002	1
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.31e+000	83	+2.26e+000	77
Modo: 40	+2.12e-005	0	+6.27e-003	0	+6.55e-002	2
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.32e+000	79
Modo: 41	+1.78e-004	0	+3.02e-003	0	+4.23e-002	1
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.36e+000	81
Modo: 42	+4.70e-004	0	+4.97e-003	0	+9.42e-002	3
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.46e+000	84
Modo: 43	+1.72e-003	0	+4.68e-002	2	+3.56e-002	1
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.37e+000	85	+2.49e+000	85
Modo: 44	+8.19e-005	0	+2.50e-003	0	+3.63e-003	0
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.37e+000	85	+2.50e+000	85
Modo: 45	+1.52e-005	0	+5.86e-003	0	+3.24e-003	0
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.38e+000	85	+2.50e+000	85

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.78e+000	+2.78e+000	+2.93e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	2.935e+001	4.672e+000	2.141e-001	0.000e+000
2	5.917e+001	9.418e+000	1.062e-001	0.000e+000
3	6.770e+001	1.078e+001	9.281e-002	0.000e+000
4	7.402e+001	1.178e+001	8.489e-002	0.000e+000
5	7.959e+001	1.267e+001	7.895e-002	0.000e+000
6	8.560e+001	1.362e+001	7.340e-002	0.000e+000
7	8.916e+001	1.419e+001	7.047e-002	0.000e+000
8	1.072e+002	1.706e+001	5.862e-002	0.000e+000

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
9	1.294e+002	2.060e+001	4.854e-002	3.317e-134
10	1.372e+002	2.184e+001	4.578e-002	7.853e-133
11	1.513e+002	2.408e+001	4.153e-002	1.533e-125
12	1.835e+002	2.920e+001	3.425e-002	7.488e-110
13	2.035e+002	3.238e+001	3.088e-002	4.479e-102
14	2.164e+002	3.444e+001	2.904e-002	3.371e-098
15	2.261e+002	3.598e+001	2.779e-002	1.798e-094
16	2.487e+002	3.958e+001	2.527e-002	2.607e-087
17	2.580e+002	4.107e+001	2.435e-002	1.929e-084
18	2.745e+002	4.369e+001	2.289e-002	1.994e-077
19	2.848e+002	4.533e+001	2.206e-002	1.377e-075
20	2.940e+002	4.679e+001	2.137e-002	5.066e-074
21	3.030e+002	4.822e+001	2.074e-002	7.143e-072
22	3.237e+002	5.152e+001	1.941e-002	1.219e-066
23	3.312e+002	5.271e+001	1.897e-002	1.134e-063
24	3.402e+002	5.414e+001	1.847e-002	3.385e-063
25	3.530e+002	5.619e+001	1.780e-002	5.936e-060
26	3.584e+002	5.704e+001	1.753e-002	8.033e-059
27	3.647e+002	5.805e+001	1.723e-002	3.187e-058
28	3.864e+002	6.150e+001	1.626e-002	2.756e-055
29	4.000e+002	6.366e+001	1.571e-002	8.166e-053
30	4.068e+002	6.474e+001	1.545e-002	4.537e-052
31	4.216e+002	6.709e+001	1.490e-002	1.252e-050
32	4.243e+002	6.753e+001	1.481e-002	9.898e-050
33	4.466e+002	7.108e+001	1.407e-002	4.146e-048
34	4.579e+002	7.288e+001	1.372e-002	2.210e-047
35	4.975e+002	7.918e+001	1.263e-002	8.694e-044
36	5.430e+002	8.643e+001	1.157e-002	1.796e-039
37	5.653e+002	8.997e+001	1.111e-002	7.449e-036
38	5.984e+002	9.525e+001	1.050e-002	4.588e-034
39	6.225e+002	9.907e+001	1.009e-002	3.515e-031
40	6.605e+002	1.051e+002	9.513e-003	6.968e-028
41	6.854e+002	1.091e+002	9.167e-003	1.850e-025
42	7.274e+002	1.158e+002	8.638e-003	3.476e-020
43	7.417e+002	1.181e+002	8.471e-003	5.709e-019
44	7.606e+002	1.211e+002	8.260e-003	3.383e-017
45	7.799e+002	1.241e+002	8.056e-003	2.875e-015

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	1.245e+000	-1.545e-002
2	-4.902e-001	-3.659e-001
3	-3.475e-001	5.740e-001
4	-1.205e-001	-8.016e-002
5	1.488e-002	-1.904e-002
6	-2.471e-001	-2.091e-001
7	1.944e-001	1.306e-001
8	-1.158e-001	-6.566e-001
9	6.768e-001	-2.205e-001
10	-2.710e-002	-4.512e-001
11	8.747e-002	-8.015e-002
12	1.326e-001	3.026e-001
13	2.248e-001	-1.424e-001
14	1.487e-002	-3.919e-001

Modo	Direz.X	Direz.Y
15	4.489e-002	1.099e-001
16	-1.450e-002	5.065e-002
17	6.986e-002	4.091e-001
18	-3.746e-002	-9.138e-002
19	1.618e-001	-1.409e-001
20	-2.838e-001	-9.531e-002
21	-5.040e-002	2.029e-001
22	-5.927e-002	-5.182e-002
23	4.910e-002	2.398e-001
24	2.044e-002	-3.873e-001
25	-1.077e-002	-8.332e-002
26	1.527e-004	1.374e-001
27	-4.481e-002	1.030e-001
28	4.503e-003	7.072e-002
29	2.405e-002	-2.489e-003
30	9.897e-003	-3.336e-002
31	-3.277e-002	3.035e-001
32	-4.705e-002	2.582e-001
33	-5.432e-002	-2.452e-001
34	2.014e-002	-2.865e-001
35	-1.901e-002	-7.788e-002
36	-7.457e-003	-1.335e-003
37	3.973e-003	-4.310e-002
38	-1.270e-001	1.051e-002
39	1.747e-001	3.648e-002
40	-4.604e-003	7.919e-002
41	1.336e-002	-5.495e-002
42	2.168e-002	-7.047e-002
43	-4.151e-002	2.164e-001
44	9.049e-003	4.997e-002
45	3.897e-003	7.653e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.55e+000	56	+2.39e-004	0	+4.51e-003	0
Progressiva	+1.55e+000	56	+2.39e-004	0	+4.51e-003	0
Modo: 2	+2.40e-001	9	+1.34e-001	5	+5.20e-001	18
Progressiva	+1.79e+000	64	+1.34e-001	5	+5.24e-001	18
Modo: 3	+1.21e-001	4	+3.30e-001	12	+3.23e-001	11
Progressiva	+1.91e+000	69	+4.64e-001	17	+8.47e-001	29
Modo: 4	+1.45e-002	1	+6.43e-003	0	+7.61e-002	3
Progressiva	+1.93e+000	69	+4.70e-001	17	+9.23e-001	32
Modo: 5	+2.21e-004	0	+3.62e-004	0	+7.09e-003	0
Progressiva	+1.93e+000	69	+4.70e-001	17	+9.30e-001	32
Modo: 6	+6.11e-002	2	+4.37e-002	2	+8.41e-002	3
Progressiva	+1.99e+000	71	+5.14e-001	18	+1.01e+000	35
Modo: 7	+3.78e-002	1	+1.71e-002	1	+1.98e-001	7
Progressiva	+2.02e+000	73	+5.31e-001	19	+1.21e+000	41
Modo: 8	+1.34e-002	0	+4.31e-001	15	+4.50e-002	2
Progressiva	+2.04e+000	73	+9.62e-001	35	+1.26e+000	43
Modo: 9	+4.58e-001	16	+4.86e-002	2	+1.77e-002	1
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.01e+000	36	+1.27e+000	44

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 10	+7.35e-004	0	+2.04e-001	7	+2.49e-001	9
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.21e+000	44	+1.52e+000	52
Modo: 11	+7.65e-003	0	+6.42e-003	0	+1.11e-005	0
Progressiva	+2.50e+000	90	+1.22e+000	44	+1.52e+000	52
Modo: 12	+1.76e-002	1	+9.15e-002	3	+1.18e-001	4
Progressiva	+2.52e+000	91	+1.31e+000	47	+1.64e+000	56
Modo: 13	+5.05e-002	2	+2.03e-002	1	+3.67e-002	1
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.33e+000	48	+1.68e+000	57
Modo: 14	+2.21e-004	0	+1.54e-001	6	+5.40e-003	0
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.49e+000	53	+1.68e+000	58
Modo: 15	+2.01e-003	0	+1.21e-002	0	+1.52e-002	1
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.50e+000	54	+1.70e+000	58
Modo: 16	+2.10e-004	0	+2.57e-003	0	+1.69e-001	6
Progressiva	+2.57e+000	92	+1.50e+000	54	+1.87e+000	64
Modo: 17	+4.88e-003	0	+1.67e-001	6	+8.20e-002	3
Progressiva	+2.58e+000	93	+1.67e+000	60	+1.95e+000	67
Modo: 18	+1.40e-003	0	+8.35e-003	0	+6.61e-003	0
Progressiva	+2.58e+000	93	+1.68e+000	60	+1.96e+000	67
Modo: 19	+2.62e-002	1	+1.99e-002	1	+1.06e-003	0
Progressiva	+2.61e+000	94	+1.70e+000	61	+1.96e+000	67
Modo: 20	+8.05e-002	3	+9.08e-003	0	+2.74e-003	0
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.71e+000	61	+1.96e+000	67
Modo: 21	+2.54e-003	0	+4.12e-002	1	+7.85e-002	3
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.75e+000	63	+2.04e+000	70
Modo: 22	+3.51e-003	0	+2.69e-003	0	+1.61e-003	0
Progressiva	+2.69e+000	97	+1.75e+000	63	+2.04e+000	70
Modo: 23	+2.41e-003	0	+5.75e-002	2	+8.72e-004	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.81e+000	65	+2.04e+000	70
Modo: 24	+4.18e-004	0	+1.50e-001	5	+5.31e-003	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.96e+000	70	+2.05e+000	70
Modo: 25	+1.16e-004	0	+6.94e-003	0	+1.75e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.96e+000	71	+2.06e+000	71
Modo: 26	+2.33e-008	0	+1.89e-002	1	+4.27e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.98e+000	71	+2.11e+000	72
Modo: 27	+2.01e-003	0	+1.06e-002	0	+5.32e-006	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+1.99e+000	72	+2.11e+000	72
Modo: 28	+2.03e-005	0	+5.00e-003	0	+1.34e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.12e+000	72
Modo: 29	+5.78e-004	0	+6.20e-006	0	+3.27e-003	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.12e+000	73
Modo: 30	+9.80e-005	0	+1.11e-003	0	+1.28e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.00e+000	72	+2.14e+000	73
Modo: 31	+1.07e-003	0	+9.21e-002	3	+1.36e-002	0
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.09e+000	75	+2.15e+000	73
Modo: 32	+2.21e-003	0	+6.67e-002	2	+4.35e-002	1
Progressiva	+2.70e+000	97	+2.16e+000	78	+2.19e+000	75
Modo: 33	+2.95e-003	0	+6.01e-002	2	+4.26e-004	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.22e+000	80	+2.19e+000	75
Modo: 34	+4.06e-004	0	+8.21e-002	3	+1.41e-003	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.30e+000	83	+2.20e+000	75
Modo: 35	+3.62e-004	0	+6.07e-003	0	+1.80e-004	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.20e+000	75
Modo: 36	+5.56e-005	0	+1.78e-006	0	+1.72e-002	1
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.21e+000	76

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 37	+1.58e-005	0	+1.86e-003	0	+2.72e-003	0
Progressiva	+2.71e+000	97	+2.31e+000	83	+2.22e+000	76
Modo: 38	+1.61e-002	1	+1.10e-004	0	+4.18e-003	0
Progressiva	+2.72e+000	98	+2.31e+000	83	+2.22e+000	76
Modo: 39	+3.05e-002	1	+1.33e-003	0	+3.63e-002	1
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.31e+000	83	+2.26e+000	77
Modo: 40	+2.12e-005	0	+6.27e-003	0	+6.55e-002	2
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.32e+000	79
Modo: 41	+1.78e-004	0	+3.02e-003	0	+4.23e-002	1
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.36e+000	81
Modo: 42	+4.70e-004	0	+4.97e-003	0	+9.42e-002	3
Progressiva	+2.75e+000	99	+2.32e+000	83	+2.46e+000	84
Modo: 43	+1.72e-003	0	+4.68e-002	2	+3.56e-002	1
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.37e+000	85	+2.49e+000	85
Modo: 44	+8.19e-005	0	+2.50e-003	0	+3.63e-003	0
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.37e+000	85	+2.50e+000	85
Modo: 45	+1.52e-005	0	+5.86e-003	0	+3.24e-003	0
Progressiva	+2.76e+000	99	+2.38e+000	85	+2.50e+000	85

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.78e+000	+2.78e+000	+2.93e+000

Lavoro: **Scala A** Intestazione lavoro: **Scala A**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**
 Gruppo: **2** Descrizione: **Cosciali**
 Tabella: **Tabella travi**
 Tipo acciaio: **S 275** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 Coeff. k: **1.000** Coeff. kw: **1.000** Carico all'estradosso della trave
 Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γM0: **1.050** γM1': **1.050** γM1'': **1.050** γM2: **1.250** γrv: **0.000** γM0 Pf: **1.000** γM1 Pf: **1.000**
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 69 NF 68 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-214	-387	190	0	28	149	1	0.01	0.00	0.13	
1B	0	-214	-15	190	0	28	56	1	0.01	0.00	0.13	
1A	15	-214	-394	190	0	-1	88	1	0.01	0.00	0.04	
1B	15	-214	-22	190	0	-1	55	1	0.01	0.00	0.03	
1A	30	-214	-402	190	0	-30	26	1	0.01	0.00	0.14	
1B	30	-214	-30	190	0	-30	53	1	0.01	0.00	0.14	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	χmin.	ky	kz	kLT	χLT	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

Novembre 2016

1A	-214	-30	149	1	0.6765	0.9951	0.9984	--	--	0.01	--	0.22 Snell.
'zx' =	69											
1B	-214	-30	56	1	0.6765	0.9951	0.9987	--	--	0.01	--	0.17 Snell.
'zx' =	69											

ASTA NUM. 3 NI 47 NF 45 Lungh. 26.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-392	-510	119	0	31	135	1	0.02	0.01	0.15	
1B	0	-392	1	119	0	31	1	1	0.00	0.01	0.15	
1A	13	-392	-517	119	0	16	68	1	0.02	0.01	0.07	
1B	13	-392	-5	119	0	16	1	1	0.00	0.01	0.07	
1A	26	-392	-523	119	0	-0	-0	1	0.02	0.01	0.00	
1B	26	-392	-12	119	0	-0	-0	1	0.00	0.01	0.00	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-392	31	135	1	0.7394	0.9979	0.9968	--	--	0.01	--	0.22	Snell.
'zx' =	60												
1B	-392	31	1	1	0.7394	0.9979	0.9970	--	--	0.01	--	0.16	Snell.
'zx' =	60												

ASTA NUM. 4 NI 48 NF 49 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-315	-78	171	0	26	51	1	0.01	0.01	0.13	
1B	0	-315	84	171	0	26	24	1	0.01	0.01	0.13	
1A	15	-315	-85	171	0	1	38	1	0.01	0.01	0.02	
1B	15	-315	77	171	0	1	37	1	0.01	0.01	0.02	
1A	30	-315	-93	171	0	-25	23	1	0.01	0.01	0.12	
1B	30	-315	69	171	0	-25	48	1	0.01	0.01	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-315	26	51	1	0.6765	0.9928	0.9977	--	--	0.01	--	0.16	Snell.
'zx' =	69												

Novembre 2016

1B -315 26 48 1 0.6765 0.9928 0.9978 -- -- 0.01 -- 0.16 Snell.
'zx'= 69

ASTA NUM. 6 NI 46 NF 44 Lungh. 18.7 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-441	-204	254	0	48	39	1	0.01	0.01	0.23	
1B	0	-441	84	254	0	48	-15	1	0.01	0.01	0.23	
1A	9	-441	-209	254	0	24	20	1	0.01	0.01	0.11	
1B	9	-441	80	254	0	24	-7	1	0.01	0.01	0.11	
1A	19	-441	-213	254	0	0	-0	1	0.01	0.01	0.00	
1B	19	-441	75	254	0	0	0	1	0.01	0.01	0.00	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-441	48	39	1	0.8514	0.9973	0.9964	--	--	0.01	--	0.26	Snell.
'zx'= 43													
1B	-441	48	-15	1	0.8514	0.9973	0.9964	--	--	0.01	--	0.24	Snell.
'zx'= 43													

ASTA NUM. 12 NI 72 NF 70 Lungh. 30.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-259	8	170	0	25	65	1	0.01	0.00	0.12	
1B	0	-259	137	170	0	25	24	1	0.01	0.00	0.12	
1A	15	-259	1	170	0	-1	69	1	0.01	0.00	0.03	
1B	15	-259	130	170	0	-1	41	1	0.01	0.00	0.02	
1A	30	-259	-7	170	0	-26	71	1	0.01	0.00	0.12	
1B	30	-259	122	170	0	-26	57	1	0.01	0.00	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-259	-26	71	1	0.6765	0.9941	0.9984	--	--	0.01	--	0.17	Snell.
'zx'= 69													
1B	-259	-26	57	1	0.6765	0.9941	0.9981	--	--	0.01	--	0.16	Snell.
'zx'= 69													

ASTA NUM. 13 NI 74 NF 71 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

Novembre 2016

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-348	26	153	0	23	69	1	0.00	0.01	0.11	
1B	0	-348	258	153	0	23	-1	1	0.01	0.01	0.11	
1A	15	-348	19	153	0	-0	74	1	0.00	0.01	0.04	
1B	15	-348	251	153	0	-0	36	1	0.01	0.01	0.02	
1A	30	-348	11	153	0	-23	78	1	0.00	0.01	0.11	
1B	30	-348	243	153	0	-23	71	1	0.01	0.01	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-348	-23	78	1	0.6765	0.9921	0.9978	--	--	0.01	--	0.16	Snell.
'zx' = 69													
1B	-348	-23	71	1	0.6765	0.9921	0.9972	--	--	0.01	--	0.15	Snell.
'zx' = 69													

ASTA NUM. 14 NI 76 NF 73 Lungh. 30.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-460	42	134	0	20	55	1	0.00	0.01	0.10	
1B	0	-460	381	134	0	20	-44	1	0.01	0.01	0.10	
1A	15	-460	35	134	0	-0	60	1	0.00	0.01	0.03	
1B	15	-460	374	134	0	-0	14	1	0.01	0.01	0.01	
1A	30	-460	28	134	0	-20	64	1	0.00	0.01	0.10	
1B	30	-460	366	134	0	-20	70	1	0.01	0.01	0.10	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-460	-20	64	1	0.6765	0.9895	0.9970	--	--	0.01	--	0.14	Snell.
'zx' = 69													
1B	-460	-20	70	1	0.6765	0.9895	0.9958	--	--	0.01	--	0.14	Snell.
'zx' = 69													

ASTA NUM. 15 NI 78 NF 75 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

	cm		kg		kg*m							
1A	0	-556	67	113	0	17	21	1	0.00	0.01	0.08	
1B	0	-556	497	113	0	17	-103	1	0.02	0.01	0.08	
1A	15	-556	59	113	0	-0	30	1	0.00	0.01	0.01	
1B	15	-556	489	113	0	-0	-28	1	0.02	0.01	0.01	
1A	30	-556	52	113	0	-17	38	1	0.00	0.01	0.08	
1B	30	-556	482	113	0	-17	46	1	0.01	0.01	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-556	-17	38	1	0.6765	0.9873	0.9961	--	--	0.01	--	0.11	Snell.
'zx' = 69													
1B	-556	-17	-103	1	0.6765	0.9873	0.9951	--	--	0.01	--	0.14	Snell.
'zx' = 69													

ASTA NUM. 16 NI 79 NF 77 Lungh. 26.9 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-629	100	89	0	12	-28	1	0.00	0.01	0.06	
1B	0	-629	601	89	0	12	-161	1	0.02	0.01	0.08	
1A	13	-629	94	89	0	0	-17	1	0.00	0.01	0.01	
1B	13	-629	594	89	0	0	-79	1	0.02	0.01	0.04	
1A	27	-629	87	89	0	-12	-6	1	0.00	0.01	0.06	
1B	27	-629	587	89	0	-12	2	1	0.02	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-629	12	-28	1	0.7265	0.9867	0.9951	--	--	0.02	--	0.09	Snell.
'zx' = 62													
1B	-629	12	-161	1	0.7265	0.9867	0.9949	--	--	0.02	--	0.15	Snell.
'zx' = 62													

ASTA NUM. 22 NI 82 NF 80 Lungh. 30.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-71	-272	168	0	25	150	1	0.01	0.00	0.12	
1B	0	-71	-35	168	0	25	88	1	0.01	0.00	0.12	

Novembre 2016

1A	15	-71	-280	168	0	-0	102	1	0.01	0.00	0.05
1B	15	-71	-42	168	0	-0	89	1	0.01	0.00	0.04
1A	30	-71	-287	168	0	-26	53	1	0.01	0.00	0.12
1B	30	-71	-50	168	0	-26	88	1	0.01	0.00	0.12

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-71	-26	150	1	0.6765	0.9984	0.9995	--	--	0.00	--	0.20	Snell.
'zx' = 69													
1B	-71	-26	89	1	0.6765	0.9984	0.9996	--	--	0.00	--	0.17	Snell.
'zx' = 69													

ASTA NUM. 23 NI 84 NF 81 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	61	-166	153	0	23	138	1	0.01	0.00	0.11	
1B	0	61	-47	153	0	23	99	1	0.00	0.00	0.11	
1A	15	61	-174	153	0	-0	122	1	0.01	0.00	0.06	
1B	15	61	-54	153	0	-0	82	1	0.00	0.00	0.04	
1A	30	61	-181	153	0	-23	104	1	0.01	0.00	0.11	
1B	30	61	-62	153	0	-23	64	1	0.00	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	61	-23	138	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	61	-23	99	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 24 NI 86 NF 83 Lungh. 30.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	170	-88	134	0	20	118	1	0.00	0.00	0.10	
1B	0	170	-31	134	0	20	84	1	0.00	0.00	0.10	
1A	15	170	-95	134	0	-0	110	1	0.00	0.00	0.05	
1B	15	170	-39	134	0	-0	73	1	0.00	0.00	0.03	
1A	30	170	-103	134	0	-20	101	1	0.00	0.00	0.10	
1B	30	170	-46	134	0	-20	60	1	0.00	0.00	0.10	

Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	170	-20	118	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	170	-20	84	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 25 NI 88 NF 85 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	156	-69	113	0	17	84	1	0.00	0.00	0.08	
1B	0	156	44	113	0	17	49	1	0.00	0.00	0.08	
1A	15	156	-77	113	0	-0	81	1	0.00	0.00	0.04	
1B	15	156	36	113	0	-0	46	1	0.00	0.00	0.02	
1A	30	156	-84	113	0	-17	78	1	0.00	0.00	0.08	
1B	30	156	29	113	0	-17	43	1	0.00	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	156	-17	84	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	156	-17	49	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 26 NI 89 NF 87 Lungh. 26.9 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	113	-49	89	0	12	32	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	113	114	89	0	12	0	1	0.00	0.00	0.06	
1A	13	113	-56	89	0	0	21	1	0.00	0.00	0.01	
1B	13	113	107	89	0	0	18	1	0.00	0.00	0.01	
1A	27	113	-63	89	0	-12	10	1	0.00	0.00	0.06	
1B	27	113	100	89	0	-12	35	1	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	113	12	32	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	113	12	35	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 27 NI 95 NF 90 Lungh. 49.6 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	82	-131	3	0	2	65	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	82	12	3	0	2	-12	1	0.00	0.00	0.01	
1A	25	82	-143	3	0	1	33	1	0.00	0.00	0.02	
1B	25	82	-1	3	0	1	-12	1	0.00	0.00	0.01	
1A	50	82	-155	3	0	1	-2	1	0.00	0.00	0.01	
1B	50	82	-13	3	0	1	-16	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	82	2	65	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	82	2	-16	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 29 NI 96 NF 34 Lungh. 5.9 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-337	49	83	0	-2	-20	1	0.00	0.01	0.01	
1B	0	-337	772	83	0	-2	-86	1	0.02	0.01	0.04	
1A	3	-337	48	83	0	1	-18	1	0.00	0.01	0.01	
1B	3	-337	771	83	0	1	-64	1	0.02	0.01	0.03	
1A	6	-337	46	83	0	4	-16	1	0.00	0.01	0.02	
1B	6	-337	769	83	0	4	-41	1	0.02	0.01	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

1A -337 4 -20 1 1.0000 0.9969 0.9973 -- -- 0.01 -- 0.03 Snell.
 'zx'= 14
 1B -337 4 -86 1 1.0000 0.9969 0.9972 -- -- 0.01 -- 0.07 Snell.
 'zx'= 14

ASTA NUM. 32 NI 97 NF 100 Lungh. 4.3 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	4	-43	-2	0	-0	-2	1	0.00	0.00	0.00	
1B	0	4	33	-2	0	-0	-4	1	0.00	0.00	0.00	
1A	2	4	-44	-2	0	-0	-3	1	0.00	0.00	0.00	
1B	2	4	32	-2	0	-0	-3	1	0.00	0.00	0.00	
1A	4	4	-45	-2	0	-0	-4	1	0.00	0.00	0.00	
1B	4	4	30	-2	0	-0	-2	1	0.00	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	4	-0	-4	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx'= 0													
1B	4	-0	-4	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx'= 0													

ASTA NUM. 34 NI 98 NF 99 Lungh. 3.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	70	192	461	0	6	-21	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	70	939	461	0	6	-29	1	0.03	0.00	0.03	
1A	2	70	192	461	0	-1	-8	1	0.01	0.00	0.00	
1B	2	70	938	461	0	-1	-24	1	0.03	0.00	0.01	
1A	3	70	191	461	0	-8	4	1	0.01	0.00	0.04	
1B	3	70	938	461	0	-8	-19	1	0.03	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	70	-8	-21	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx'= 0													
1B	70	-8	-29	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx'= 0													

ASTA NUM. 35 NI 97 NF 101 Lungh. 77.9 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Novembre 2016

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-8	-27	16	0	8	-10	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-8	38	16	0	8	-20	1	0.00	0.00	0.04	
1A	39	-8	-47	16	0	1	1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	39	-8	19	16	0	1	-34	1	0.00	0.00	0.02	
1A	78	-8	-66	16	0	-5	4	1	0.00	0.00	0.02	
1B	78	-8	-1	16	0	-5	-55	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-8	8	-10	1	0.1935	0.9993	0.9999	--	--	0.00	--	0.04	Snell.
'zx' = 180													
1B	-8	8	-55	1	0.1935	0.9993	1.0000	--	--	0.00	--	0.06	Snell.
'zx' = 180													

ASTA NUM. 36 NI 98 NF 92 Lungh. 5.9 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-460	-939	150	0	3	-16	1	0.03	0.01	0.01	
1B	0	-460	-192	150	0	3	-26	1	0.01	0.01	0.01	
1A	3	-460	-941	150	0	-1	-24	1	0.03	0.01	0.01	
1B	3	-460	-194	150	0	-1	-52	1	0.01	0.01	0.02	
1A	6	-460	-942	150	0	-4	-31	1	0.03	0.01	0.02	
1B	6	-460	-195	150	0	-4	-78	1	0.01	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-460	-4	-31	1	1.0000	0.9953	0.9962	--	--	0.01	--	0.04	Snell.
'zx' = 14													
1B	-460	-4	-78	1	1.0000	0.9953	0.9962	--	--	0.01	--	0.06	Snell.
'zx' = 14													

ASTA NUM. 37 NI 102 NF 92 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-1032	34	32	0	2	28	1	0.00	0.02	0.01
1B	0	-1032	461	32	0	2	-3	1	0.01	0.02	0.01
1A	9	-1028	34	32	0	-0	29	1	0.00	0.02	0.01
1B	9	-1028	461	32	0	-0	38	1	0.01	0.02	0.02
1A	17	-1024	34	32	0	-3	31	1	0.00	0.02	0.01
1B	17	-1024	461	32	0	-3	78	1	0.01	0.02	0.04

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-1032	-3	31	1	0.8761	0.9843	0.9925	--	--	0.02	--	0.05	Snell.
'zx' = 39													
1B	-1032	-3	78	1	0.8761	0.9843	0.9914	--	--	0.02	--	0.07	Snell.
'zx' = 39													

ASTA NUM. 38 NI 102 NF 51 Lungh. 3.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-455	-1072	108	0	-1	3	1	0.03	0.01	0.00	
1B	0	-455	-311	108	0	-1	-28	1	0.01	0.01	0.01	
1A	2	-455	-1073	108	0	-1	-11	1	0.03	0.01	0.01	
1B	2	-455	-312	108	0	-1	-35	1	0.01	0.01	0.02	
1A	3	-455	-1074	108	0	-2	-24	1	0.03	0.01	0.01	
1B	3	-455	-313	108	0	-2	-43	1	0.01	0.01	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-455	-2	-24	1	1.0000	0.9967	0.9961	--	--	0.01	--	0.03	Snell.
'zx' = 7													
1B	-455	-2	-43	1	1.0000	0.9967	0.9962	--	--	0.01	--	0.04	Snell.
'zx' = 7													

ASTA NUM. 39 NI 106 NF 101 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-56	-540	-106	0	-12	95	1	0.02	0.00	0.06	
1B	0	-56	31	-106	0	-12	43	1	0.00	0.00	0.06	
1A	9	-52	-540	-106	0	-3	46	1	0.02	0.00	0.02	
1B	9	-52	31	-106	0	-3	49	1	0.00	0.00	0.02	

Novembre 2016

1A	17	-48	-540	-106	0	6	-4	1	0.02	0.00	0.03
1B	17	-48	31	-106	0	6	55	1	0.00	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-56	-12	95	1	0.8761	0.9993	0.9995	--	--	0.00	--	0.10	Snell.
'zx' = 39													
1B	-56	-12	55	1	0.8761	0.9993	0.9996	--	--	0.00	--	0.09	Snell.
'zx' = 39													

ASTA NUM. 40 NI 106 NF 56 Lungh. 3.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					

1A	0	-40	-54	90	0	2	-43	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-40	-4	90	0	2	-95	1	0.00	0.00	0.05	
1A	2	-40	-55	90	0	0	-44	1	0.00	0.00	0.02	
1B	2	-40	-5	90	0	0	-95	1	0.00	0.00	0.05	
1A	3	-40	-56	90	0	-1	-45	1	0.00	0.00	0.02	
1B	3	-40	-6	90	0	-1	-95	1	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-40	2	-45	1	1.0000	0.9996	0.9997	--	--	0.00	--	0.03	Snell.
'zx' = 7													
1B	-40	2	-95	1	1.0000	0.9996	0.9997	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'zx' = 7													

ASTA NUM. 41 NI 109 NF 108 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					

1A	0	-955	107	173	0	24	19	1	0.01	0.02	0.12	
1B	0	-955	224	173	0	24	11	1	0.01	0.02	0.12	
1A	9	-950	107	173	0	9	38	1	0.01	0.02	0.04	
1B	9	-950	224	173	0	9	21	1	0.01	0.02	0.04	
1A	17	-946	107	173	0	-5	57	1	0.01	0.02	0.03	
1B	17	-946	224	173	0	-5	30	1	0.01	0.02	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

	kg		kg*m										
1A	-955	24	57	1	0.8761	0.9914	0.9925	--	--	0.02	--	0.16	Snell.
'zx' = 39													
1B	-955	24	30	1	0.8761	0.9914	0.9925	--	--	0.02	--	0.15	Snell.
'zx' = 39													
ASTA NUM. 42 NI 109 NF 103 Lungh. 3.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm													

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-60	-1022	238	0	6	1	1	0.03	0.00	0.03	
1B	0	-60	-206	238	0	6	-2	1	0.01	0.00	0.03	
1A	2	-60	-1023	238	0	3	-3	1	0.03	0.00	0.02	
1B	2	-60	-207	238	0	3	-17	1	0.01	0.00	0.02	
1A	3	-60	-1023	238	0	0	-6	1	0.03	0.00	0.00	
1B	3	-60	-207	238	0	0	-32	1	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-60	6	-6	1	1.0000	0.9995	0.9995	--	--	0.00	--	0.03	Snell.
'zx' = 7													
1B	-60	6	-32	1	1.0000	0.9995	0.9995	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'zx' = 7													

ASTA NUM. 43 NI 110 NF 105 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	42	-390	164	0	26	23	1	0.01	0.00	0.12	
1B	0	42	-93	164	0	26	5	1	0.01	0.00	0.12	
1A	9	46	-390	164	0	12	-10	1	0.01	0.00	0.06	
1B	9	46	-93	164	0	12	-3	1	0.01	0.00	0.06	
1A	17	50	-390	164	0	-2	-43	1	0.01	0.00	0.02	
1B	17	50	-93	164	0	-2	-11	1	0.01	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	50	26	-43	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	50	26	-11	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

Novembre 2016

ASTA NUM. 44 NI 110 NF 104 Lungh. 4.3 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	6	35	84	0	3	-1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	6	154	84	0	3	-11	1	0.00	0.00	0.01	
1A	2	6	34	84	0	1	-1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	2	6	153	84	0	1	-8	1	0.00	0.00	0.01	
1A	4	6	33	84	0	-1	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	4	6	152	84	0	-1	-4	1	0.00	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	6	3	-1	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	6	3	-11	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 45 NI 103 NF 111 Lungh. 6.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-238	-1023	196	0	0	-9	1	0.03	0.00	0.00	
1B	0	-238	-207	196	0	0	-42	1	0.01	0.00	0.02	
1A	3	-238	-1025	196	0	-6	-16	1	0.03	0.00	0.03	
1B	3	-238	-209	196	0	-6	-73	1	0.01	0.00	0.03	
1A	6	-238	-1026	196	0	-12	-22	1	0.03	0.00	0.06	
1B	6	-238	-210	196	0	-12	-103	1	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-238	-12	-22	1	1.0000	0.9982	0.9980	--	--	0.00	--	0.07	Snell.
'zx' = 14													
1B	-238	-12	-103	1	1.0000	0.9982	0.9980	--	--	0.00	--	0.11	Snell.
'zx' = 14													

ASTA NUM. 46 NI 104 NF 112 Lungh. 78.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-84	30	16	0	8	15	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-84	155	16	0	8	-38	1	0.00	0.00	0.04	
1A	39	-84	11	16	0	2	22	1	0.00	0.00	0.01	
1B	39	-84	136	16	0	2	19	1	0.00	0.00	0.01	
1A	78	-84	-9	16	0	-5	22	1	0.00	0.00	0.02	
1B	78	-84	116	16	0	-5	69	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-84	8	22	1	0.1935	0.9933	0.9997	--	--	0.01	--	0.06	Snell.
'zx' = 180													
1B	-84	8	69	1	0.1935	0.9933	0.9992	--	--	0.01	--	0.08	Snell.
'zx' = 180													

ASTA NUM. 49 NI 117 NF 36 Lungh. 3.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-92	-59	120	0	1	42	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-92	169	120	0	1	-32	1	0.01	0.00	0.02	
1A	2	-92	-60	120	0	-1	41	1	0.00	0.00	0.02	
1B	2	-92	168	120	0	-1	-30	1	0.01	0.00	0.01	
1A	3	-92	-61	120	0	-3	40	1	0.00	0.00	0.02	
1B	3	-92	167	120	0	-3	-27	1	0.01	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-92	-3	42	1	1.0000	0.9992	0.9992	--	--	0.00	--	0.04	Snell.
'zx' = 7													
1B	-92	-3	-32	1	1.0000	0.9992	0.9992	--	--	0.00	--	0.03	Snell.
'zx' = 7													

ASTA NUM. 50 NI 118 NF 35 Lungh. 3.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-255	-1161	130	0	-2	3	1	0.04	0.00	0.01
1B	0	-255	-251	130	0	-2	-65	1	0.01	0.00	0.03
1A	2	-255	-1162	130	0	-1	-1	1	0.04	0.00	0.00
1B	2	-255	-252	130	0	-1	-82	1	0.01	0.00	0.04
1A	3	-255	-1163	130	0	0	-5	1	0.04	0.00	0.00
1B	3	-255	-253	130	0	0	-100	1	0.01	0.00	0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-255	-2	-5	1	1.0000	0.9979	0.9978	--	--	0.00	--	0.02	Snell.
'zx' = 7													
1B	-255	-2	-100	1	1.0000	0.9979	0.9979	--	--	0.00	--	0.06	Snell.
'zx' = 7													

ASTA NUM. 51 NI 113 NF 114 Lungh. 30.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-264	-1	13	0	2	1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-264	117	13	0	2	-89	1	0.00	0.00	0.04	
1A	15	-264	-8	13	0	-0	2	1	0.00	0.00	0.00	
1B	15	-264	110	13	0	-0	-75	1	0.00	0.00	0.04	
1A	30	-264	-16	13	0	-2	3	1	0.00	0.00	0.01	
1B	30	-264	103	13	0	-2	-61	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-264	-2	3	1	0.6765	0.9940	0.9980	--	--	0.01	--	0.02	Snell.
'zx' = 69													
1B	-264	-2	-89	1	0.6765	0.9940	0.9982	--	--	0.01	--	0.06	Snell.
'zx' = 69													

ASTA NUM. 52 NI 119 NF 120 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-264	-23	23	0	3	-1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-264	50	23	0	3	-23	1	0.00	0.00	0.01	

Novembre 2016

1A	15	-264	-31	23	0	-1	-7	1	0.00	0.00	0.00
1B	15	-264	43	23	0	-1	-13	1	0.00	0.00	0.01
1A	30	-264	-38	23	0	-4	-15	1	0.00	0.00	0.02
1B	30	-264	35	23	0	-4	-5	1	0.00	0.00	0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-264	-4	-15	1	0.6765	0.9940	0.9979	--	--	0.01	--	0.03	Snell.
'zx' = 69													
1B	-264	-4	-23	1	0.6765	0.9940	0.9980	--	--	0.01	--	0.04	Snell.
'zx' = 69													

ASTA NUM. 53 NI 121 NF 122 Lung. 30.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-156	-176	13	0	2	61	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	-156	311	13	0	2	-20	1	0.01	0.00	0.01	
1A	15	-156	-184	13	0	-0	33	1	0.01	0.00	0.02	
1B	15	-156	303	13	0	-0	26	1	0.01	0.00	0.01	
1A	30	-156	-191	13	0	-2	4	1	0.01	0.00	0.01	
1B	30	-156	296	13	0	-2	72	1	0.01	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-156	-2	61	1	0.6765	0.9965	0.9988	--	--	0.00	--	0.04	Snell.
'zx' = 69													
1B	-156	-2	72	1	0.6765	0.9965	0.9987	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'zx' = 69													

ASTA NUM. 54 NI 123 NF 124 Lung. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-220	-270	25	0	3	38	1	0.01	0.00	0.02	
1B	0	-220	260	25	0	3	-26	1	0.01	0.00	0.01	
1A	15	-220	-277	25	0	-1	-3	1	0.01	0.00	0.00	
1B	15	-220	253	25	0	-1	13	1	0.01	0.00	0.01	
1A	30	-220	-285	25	0	-5	-46	1	0.01	0.00	0.02	
1B	30	-220	246	25	0	-5	51	1	0.01	0.00	0.02	

Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-220	-5	-46	1	0.6765	0.9953	0.9979	--	--	0.01	--	0.05	Snell.
'zx' = 69													
1B	-220	-5	51	1	0.6765	0.9953	0.9980	--	--	0.01	--	0.05	Snell.
'zx' = 69													

ASTA NUM. 59 NI 125 NF 124 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-327	-28	579	0	48	4	1	0.02	0.01	0.23	
1B	0	-327	73	579	0	48	-7	1	0.02	0.01	0.23	
1A	9	-322	-28	579	0	-1	2	1	0.02	0.01	0.01	
1B	9	-322	73	579	0	-1	-1	1	0.02	0.01	0.01	
1A	17	-318	-28	579	0	-51	-1	1	0.02	0.01	0.24	
1B	17	-318	73	579	0	-51	5	1	0.02	0.01	0.24	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-327	-51	4	1	0.8761	0.9943	0.9973	--	--	0.01	--	0.25	Snell.
'zx' = 39													
1B	-327	-51	-7	1	0.8761	0.9943	0.9971	--	--	0.01	--	0.25	Snell.
'zx' = 39													

ASTA NUM. 60 NI 128 NF 23 Lungh. 9.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	65	-411	-20	0	1	3	1	0.01	0.00	0.01	
1B	0	65	255	-20	0	1	-7	1	0.01	0.00	0.01	
1A	5	65	-413	-20	0	5	-15	1	0.01	0.00	0.02	
1B	5	65	252	-20	0	5	4	1	0.01	0.00	0.02	
1A	9	65	-416	-20	0	9	-34	1	0.01	0.00	0.04	
1B	9	65	250	-20	0	9	16	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

1A	65	9	-34	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' =	0												
1B	65	9	16	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' =	0												

ASTA NUM. 61 NI 126 NF 120 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-48	-27	99	0	24	-0	1	0.00	0.00	0.12	
1B	0	-48	111	99	0	24	-19	1	0.00	0.00	0.12	
1A	9	-44	-27	99	0	15	-2	1	0.00	0.00	0.07	
1B	9	-44	111	99	0	15	-9	1	0.00	0.00	0.07	
1A	17	-40	-27	99	0	5	-5	1	0.00	0.00	0.03	
1B	17	-40	111	99	0	5	-0	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-48	24	-5	1	0.8761	0.9998	0.9996	--	--	0.00	--	0.12	Snell.
'zx' =	39												
1B	-48	24	-19	1	0.8761	0.9998	0.9996	--	--	0.00	--	0.13	Snell.
'zx' =	39												

ASTA NUM. 62 NI 129 NF 24 Lungh. 81.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-242	-24	1	0	0	6	1	0.00	0.00	0.00	
1B	0	-242	53	1	0	0	-4	1	0.00	0.00	0.00	
1A	41	-242	-45	1	0	-0	-9	1	0.00	0.00	0.00	
1B	41	-242	32	1	0	-0	14	1	0.00	0.00	0.01	
1A	81	-242	-65	1	0	-1	-32	1	0.00	0.00	0.02	
1B	81	-242	12	1	0	-1	23	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-242	-1	-32	1	0.1811	0.9882	0.9982	--	--	0.02	--	0.04	Snell.
'zx' =	187												
1B	-242	-1	23	1	0.1811	0.9882	0.9982	--	--	0.02	--	0.04	Snell.
'zx' =	187												

ASTA NUM. 63 NI 127 NF 128 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Novembre 2016

Sollecitazioni di calcolo e di verifica								Indici <= 1 : VERIFICATO				
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-306	-216	158	0	15	48	1	0.01	0.01	0.07	
1B	0	-306	100	158	0	15	-4	1	0.00	0.01	0.07	
1A	9	-301	-216	158	0	2	30	1	0.01	0.01	0.01	
1B	9	-301	100	158	0	2	5	1	0.00	0.01	0.01	
1A	17	-297	-216	158	0	-12	11	1	0.01	0.01	0.06	
1B	17	-297	100	158	0	-12	14	1	0.00	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-306	15	48	1	0.8761	0.9952	0.9976	--	--	0.01	--	0.10	Snell.
'zx' = 39													
1B	-306	15	14	1	0.8761	0.9952	0.9974	--	--	0.01	--	0.09	Snell.
'zx' = 39													

ASTA NUM. 64 NI 55 NF 129 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-67	-16	75	0	4	7	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-67	252	75	0	4	-39	1	0.01	0.00	0.02	
1A	9	-63	-16	75	0	-2	5	1	0.00	0.00	0.01	
1B	9	-63	252	75	0	-2	-17	1	0.01	0.00	0.01	
1A	17	-58	-16	75	0	-9	3	1	0.00	0.00	0.04	
1B	17	-58	252	75	0	-9	5	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-67	-9	7	1	0.8761	0.9992	0.9995	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'zx' = 39													
1B	-67	-9	-39	1	0.8761	0.9992	0.9994	--	--	0.00	--	0.06	Snell.
'zx' = 39													

ASTA NUM. 65 NI 130 NF 127 Lungh. 5.9 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-158	-323	-103	0	-4	-22	1	0.01	0.00	0.02
1B	0	-158	347	-103	0	-4	-38	1	0.01	0.00	0.02
1A	3	-158	-325	-103	0	-1	-12	1	0.01	0.00	0.01
1B	3	-158	345	-103	0	-1	-47	1	0.01	0.00	0.02
1A	6	-158	-326	-103	0	2	-3	1	0.01	0.00	0.01
1B	6	-158	344	-103	0	2	-56	1	0.01	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-158	-4	-22	1	1.0000	0.9984	0.9987	--	--	0.00	--	0.03	Snell.
'zx' = 14													
1B	-158	-4	-56	1	1.0000	0.9984	0.9987	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'zx' = 14													

ASTA NUM. 66 NI 131 NF 55 Lungh. 78.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-238	44	-1	0	-0	-27	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-238	119	-1	0	-0	-41	1	0.00	0.00	0.02	
1A	39	-238	25	-1	0	0	-14	1	0.00	0.00	0.01	
1B	39	-238	99	-1	0	0	2	1	0.00	0.00	0.00	
1A	78	-238	6	-1	0	0	-9	1	0.00	0.00	0.00	
1B	78	-238	80	-1	0	0	37	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-238	0	-27	1	0.1935	0.9811	0.9987	--	--	0.02	--	0.04	Snell.
'zx' = 180													
1B	-238	0	-41	1	0.1935	0.9811	0.9973	--	--	0.02	--	0.04	Snell.
'zx' = 180													

ASTA NUM. 67 NI 132 NF 130 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-395	-193	67	0	5	69	1	0.01	0.01	0.03	
1B	0	-395	165	67	0	5	-4	1	0.01	0.01	0.03	
1A	9	-391	-193	67	0	-1	53	1	0.01	0.01	0.03	
1B	9	-391	165	67	0	-1	9	1	0.01	0.01	0.00	
1A	17	-387	-193	67	0	-6	38	1	0.01	0.01	0.03	
1B	17	-387	165	67	0	-6	22	1	0.01	0.01	0.03	

Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-395	-6	69	1	0.8761	0.9935	0.9970	--	--	0.01	--	0.07	Snell.
'zx' = 39													
1B	-395	-6	22	1	0.8761	0.9935	0.9967	--	--	0.01	--	0.05	Snell.
'zx' = 39													
ASTA NUM. 68 NI 133 NF 131 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO													

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-116	-84	138	0	15	46	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	-116	231	138	0	15	-2	1	0.01	0.00	0.07	
1A	9	-111	-84	138	0	3	37	1	0.00	0.00	0.02	
1B	9	-111	231	138	0	3	19	1	0.01	0.00	0.02	
1A	17	-107	-84	138	0	-9	27	1	0.00	0.00	0.04	
1B	17	-107	231	138	0	-9	41	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-116	15	46	1	0.8761	0.9985	0.9991	--	--	0.00	--	0.10	Snell.
'zx' = 39													
1B	-116	15	41	1	0.8761	0.9985	0.9990	--	--	0.00	--	0.09	Snell.
'zx' = 39													
ASTA NUM. 69 NI 134 NF 20 Lungh. 9.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm categoria: p.p. y Permanente qy tot. qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO													

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-72	-545	69	0	4	-2	1	0.02	0.00	0.02	
1B	0	-72	918	69	0	4	-62	1	0.03	0.00	0.03	
1A	5	-72	-547	69	0	1	-27	1	0.02	0.00	0.01	
1B	5	-72	915	69	0	1	-20	1	0.03	0.00	0.01	
1A	9	-72	-549	69	0	-2	-51	1	0.02	0.00	0.02	
1B	9	-72	913	69	0	-2	21	1	0.03	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

1A	-72	4	-51	1	0.9833	0.9993	0.9994	--	--	0.00	--	0.05 Snell.
'zx' = 21												
1B	-72	4	-62	1	0.9833	0.9993	0.9994	--	--	0.00	--	0.05 Snell.
'zx' = 21												

ASTA NUM. 70 NI 135 NF 21 Lungh. 81.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-216	-53	3	0	1	9	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-216	50	3	0	1	-28	1	0.00	0.00	0.01	
1A	41	-216	-73	3	0	-0	-17	1	0.00	0.00	0.01	
1B	41	-216	30	3	0	-0	-11	1	0.00	0.00	0.01	
1A	81	-216	-93	3	0	-1	-51	1	0.00	0.00	0.02	
1B	81	-216	10	3	0	-1	-3	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-216	-1	-51	1	0.1811	0.9817	0.9983	--	--	0.02	--	0.05	Snell.
'zx' = 187													
1B	-216	-1	-28	1	0.1811	0.9817	0.9987	--	--	0.02	--	0.04	Snell.
'zx' = 187													

ASTA NUM. 71 NI 136 NF 135 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-57	-113	102	0	11	9	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-57	124	102	0	11	2	1	0.00	0.00	0.05	
1A	9	-53	-113	102	0	2	-1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	9	-53	124	102	0	2	13	1	0.00	0.00	0.01	
1A	17	-48	-113	102	0	-7	-11	1	0.00	0.00	0.03	
1B	17	-48	124	102	0	-7	24	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-57	11	-11	1	0.8761	0.9992	0.9995	--	--	0.00	--	0.06	Snell.
'zx' = 39													
1B	-57	11	24	1	0.8761	0.9992	0.9995	--	--	0.00	--	0.07	Snell.
'zx' = 39													

ASTA NUM. 72 NI 137 NF 134 Lungh. 17.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Novembre 2016

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-968	-155	74	0	4	31	1	0.00	0.02	0.02	
1B	0	-968	138	74	0	4	18	1	0.00	0.02	0.02	
1A	9	-964	-155	74	0	-2	42	1	0.00	0.02	0.02	
1B	9	-964	138	74	0	-2	6	1	0.00	0.02	0.01	
1A	17	-960	-155	74	0	-8	53	1	0.00	0.02	0.04	
1B	17	-960	138	74	0	-8	-6	1	0.00	0.02	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-968	-8	53	1	0.8761	0.9877	0.9926	--	--	0.02	--	0.08	Snell.
'zx' = 39													
1B	-968	-8	18	1	0.8761	0.9877	0.9917	--	--	0.02	--	0.07	Snell.
'zx' = 39													

ASTA NUM. 73 NI 138 NF 137 Lungh. 5.9 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-2	-454	54	0	1	22	1	0.01	0.00	0.01	
1B	0	-2	1031	54	0	1	-103	1	0.03	0.00	0.05	
1A	3	-2	-455	54	0	-0	9	1	0.01	0.00	0.00	
1B	3	-2	1029	54	0	-0	-73	1	0.03	0.00	0.03	
1A	6	-2	-457	54	0	-2	-4	1	0.01	0.00	0.01	
1B	6	-2	1028	54	0	-2	-42	1	0.03	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-2	-2	22	1	1.0000	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.02	Snell.
'zx' = 14													
1B	-2	-2	-103	1	1.0000	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.06	Snell.
'zx' = 14													

ASTA NUM. 74 NI 139 NF 136 Lungh. 77.9 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-223	14	1	0	0	3	1	0.00	0.00	0.00
1B	0	-223	95	1	0	0	-51	1	0.00	0.00	0.02
1A	39	-223	-5	1	0	-0	5	1	0.00	0.00	0.00
1B	39	-223	75	1	0	-0	-18	1	0.00	0.00	0.01
1A	78	-223	-24	1	0	-0	-1	1	0.00	0.00	0.00
1B	78	-223	56	1	0	-0	8	1	0.00	0.00	0.00

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-223	-0	5	1	0.1935	0.9838	0.9987	--	--	0.02	--	0.02	Snell.
'zx'= 180													
1B	-223	-0	-51	1	0.1935	0.9838	0.9983	--	--	0.02	--	0.05	Snell.
'zx'= 180													

ASTA NUM. 77 NI 142 NF 17 Lungh. 27.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-216	13	74	0	8	11	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-216	96	74	0	8	-34	1	0.00	0.00	0.04	
1A	14	-216	6	74	0	-2	17	1	0.00	0.00	0.01	
1B	14	-216	90	74	0	-2	-26	1	0.00	0.00	0.01	
1A	27	-216	-0	74	0	-12	21	1	0.00	0.00	0.06	
1B	27	-216	83	74	0	-12	-18	1	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-216	-12	21	1	0.7257	0.9957	0.9985	--	--	0.01	--	0.07	Snell.
'zx'= 62													
1B	-216	-12	-34	1	0.7257	0.9957	0.9984	--	--	0.01	--	0.08	Snell.
'zx'= 62													

ASTA NUM. 78 NI 143 NF 16 Lungh. 27.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-190	-580	35	0	6	8	1	0.02	0.00	0.03	
1B	0	-190	90	35	0	6	-24	1	0.00	0.00	0.03	

Novembre 2016

1A	14	-190	-586	35	0	1	20	1	0.02	0.00	0.01
1B	14	-190	83	35	0	1	-103	1	0.00	0.00	0.05
1A	27	-190	-593	35	0	-4	30	1	0.02	0.00	0.02
1B	27	-190	76	35	0	-4	-182	1	0.00	0.00	0.09

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-190	6	30	1	0.7257	0.9960	0.9986	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'zx' = 62													
1B	-190	6	-182	1	0.7257	0.9960	0.9985	--	--	0.00	--	0.12	Snell.
'zx' = 62													

ASTA NUM. 79 NI 41 NF 54 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-203	-544	56	0	8	17	1	0.02	0.00	0.04	
1B	0	-203	155	56	0	8	-3	1	0.00	0.00	0.04	
1A	15	-203	-551	56	0	-1	-65	1	0.02	0.00	0.03	
1B	15	-203	147	56	0	-1	19	1	0.00	0.00	0.01	
1A	30	-203	-558	56	0	-9	-149	1	0.02	0.00	0.07	
1B	30	-203	140	56	0	-9	41	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-203	-9	-149	1	0.6765	0.9954	0.9983	--	--	0.01	--	0.12	Snell.
'zx' = 69													
1B	-203	-9	41	1	0.6765	0.9954	0.9983	--	--	0.01	--	0.07	Snell.
'zx' = 69													

ASTA NUM. 80 NI 144 NF 39 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-216	76	56	0	8	-11	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-216	166	56	0	8	-37	1	0.01	0.00	0.04	
1A	15	-216	68	56	0	-0	-5	1	0.00	0.00	0.00	
1B	15	-216	158	56	0	-0	-8	1	0.00	0.00	0.00	
1A	30	-216	61	56	0	-9	0	1	0.00	0.00	0.04	
1B	30	-216	151	56	0	-9	20	1	0.00	0.00	0.04	

Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-216	-9	-11	1	0.6765	0.9951	0.9983	--	--	0.01	--	0.05	Snell.
'zx' = 69													
1B	-216	-9	-37	1	0.6765	0.9951	0.9981	--	--	0.01	--	0.06	Snell.
'zx' = 69													

ASTA NUM. 85 NI 90 NF 40 Lungh. 27.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	84	-161	10	0	1	-2	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	84	-8	10	0	1	-16	1	0.00	0.00	0.01	
1A	14	84	-167	10	0	-0	-27	1	0.01	0.00	0.01	
1B	14	84	-14	10	0	-0	-15	1	0.00	0.00	0.01	
1A	27	84	-174	10	0	-2	-52	1	0.01	0.00	0.02	
1B	27	84	-21	10	0	-2	-15	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	84	-2	-52	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	84	-2	-16	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 86 NI 40 NF 91 Lungh. 6.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	89	-12	1	0	-0	-21	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	89	165	1	0	-0	-48	1	0.01	0.00	0.02	
1A	3	89	-13	1	0	-0	-17	1	0.00	0.00	0.01	
1B	3	89	163	1	0	-0	-47	1	0.01	0.00	0.02	
1A	6	89	-15	1	0	-0	-13	1	0.00	0.00	0.01	
1B	6	89	162	1	0	-0	-47	1	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

	kg		kg*m										
1A	89	-0	-21	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	89	-0	-48	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
ASTA NUM. 87 NI 34 NF 93 Lungh. 6.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm													

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-656	162	168	0	12	-66	1	0.01	0.01	0.06	
1B	0	-656	702	168	0	12	-94	1	0.02	0.01	0.06	
1A	3	-656	160	168	0	6	-63	1	0.01	0.01	0.03	
1B	3	-656	700	168	0	6	-71	1	0.02	0.01	0.03	
1A	6	-656	159	168	0	1	-59	1	0.01	0.01	0.03	
1B	6	-656	698	168	0	1	-48	1	0.02	0.01	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-656	12	-66	1	1.0000	0.9954	0.9947	--	--	0.01	--	0.10	Snell.
'zx' = 14													
1B	-656	12	-94	1	1.0000	0.9954	0.9946	--	--	0.01	--	0.11	Snell.
'zx' = 14													

ASTA NUM. 88 NI 51 NF 108 Lungh. 5.9 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-396	-915	232	0	11	-1	1	0.03	0.01	0.05	
1B	0	-396	-98	232	0	11	-43	1	0.01	0.01	0.05	
1A	3	-396	-917	232	0	4	-32	1	0.03	0.01	0.02	
1B	3	-396	-99	232	0	4	-41	1	0.01	0.01	0.02	
1A	6	-396	-918	232	0	-3	-64	1	0.03	0.01	0.03	
1B	6	-396	-101	232	0	-3	-40	1	0.01	0.01	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

Novembre 2016

1A	-396	11	-64	1	1.0000	0.9967	0.9967	--	--	0.01	--	0.09 Snell.
'zx' = 14												
1B	-396	11	-43	1	1.0000	0.9967	0.9968	--	--	0.01	--	0.08 Snell.
'zx' = 14												

ASTA NUM. 89 NI 56 NF 105 Lungh. 76.7 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-48	94	2	0	0	-51	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-48	193	2	0	0	-89	1	0.01	0.00	0.04	
1A	38	-48	75	2	0	0	-19	1	0.00	0.00	0.01	
1B	38	-48	174	2	0	0	-18	1	0.01	0.00	0.01	
1A	77	-48	56	2	0	-0	5	1	0.00	0.00	0.00	
1B	77	-48	155	2	0	-0	46	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-48	0	-51	1	0.1990	0.9993	0.9996	--	--	0.00	--	0.03	Snell.
'zx' = 177													
1B	-48	0	-89	1	0.1990	0.9993	0.9995	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'zx' = 177													

ASTA NUM. 90 NI 36 NF 115 Lungh. 27.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-105	-88	-6	0	-1	65	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-105	358	-6	0	-1	-20	1	0.01	0.00	0.01	
1A	14	-105	-95	-6	0	-0	50	1	0.00	0.00	0.02	
1B	14	-105	351	-6	0	-0	30	1	0.01	0.00	0.01	
1A	27	-105	-102	-6	0	0	35	1	0.00	0.00	0.02	
1B	27	-105	344	-6	0	0	79	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-105	-1	65	1	0.7257	0.9988	0.9992	--	--	0.00	--	0.04	Snell.
'zx' = 62													
1B	-105	-1	79	1	0.7257	0.9988	0.9991	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'zx' = 62													

ASTA NUM. 91 NI 35 NF 116 Lungh. 27.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Novembre 2016

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-272	26	2	0	0	-14	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-272	183	2	0	0	-171	1	0.01	0.00	0.08	
1A	14	-272	19	2	0	0	-9	1	0.00	0.00	0.00	
1B	14	-272	176	2	0	0	-149	1	0.01	0.00	0.07	
1A	27	-272	13	2	0	-0	-4	1	0.00	0.00	0.00	
1B	27	-272	169	2	0	-0	-128	1	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-272	0	-14	1	0.7257	0.9981	0.9979	--	--	0.01	--	0.02	Snell.
'zx' = 62													
1B	-272	0	-171	1	0.7257	0.9981	0.9981	--	--	0.01	--	0.09	Snell.
'zx' = 62													

ASTA NUM. 92 NI 23 NF 125 Lungh. 3.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-249	-200	109	0	8	-14	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	-249	361	109	0	8	-42	1	0.01	0.00	0.04	
1A	2	-249	-200	109	0	7	-9	1	0.01	0.00	0.03	
1B	2	-249	361	109	0	7	-45	1	0.01	0.00	0.03	
1A	3	-249	-201	109	0	5	-3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	3	-249	360	109	0	5	-48	1	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-249	8	-14	1	1.0000	0.9983	0.9979	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'zx' = 7													
1B	-249	8	-48	1	1.0000	0.9983	0.9979	--	--	0.00	--	0.07	Snell.
'zx' = 7													

ASTA NUM. 93 NI 24 NF 126 Lungh. 3.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-260	5	47	0	2	29	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-260	55	47	0	2	-25	1	0.00	0.00	0.01	
1A	2	-260	5	47	0	0	30	1	0.00	0.00	0.01	
1B	2	-260	54	47	0	0	-24	1	0.00	0.00	0.01	
1A	3	-260	4	47	0	-1	31	1	0.00	0.00	0.01	
1B	3	-260	53	47	0	-1	-24	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-260	2	31	1	1.0000	0.9977	0.9978	--	--	0.00	--	0.03	Snell.
'zx' = 7													
1B	-260	2	-25	1	1.0000	0.9977	0.9978	--	--	0.00	--	0.02	Snell.
'zx' = 7													

ASTA NUM. 94 NI 20 NF 132 Lungh. 3.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-163	-239	-42	0	-0	-9	1	0.01	0.00	0.00	
1B	0	-163	431	-42	0	-0	-62	1	0.01	0.00	0.03	
1A	2	-163	-240	-42	0	0	-3	1	0.01	0.00	0.00	
1B	2	-163	430	-42	0	0	-65	1	0.01	0.00	0.03	
1A	3	-163	-240	-42	0	1	4	1	0.01	0.00	0.00	
1B	3	-163	430	-42	0	1	-69	1	0.01	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-163	1	-9	1	1.0000	0.9986	0.9986	--	--	0.00	--	0.01	Snell.
'zx' = 7													
1B	-163	1	-69	1	1.0000	0.9986	0.9986	--	--	0.00	--	0.04	Snell.
'zx' = 7													

ASTA NUM. 95 NI 21 NF 133 Lungh. 3.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-228	55	61	0	3	-1	1	0.00	0.00	0.01
1B	0	-228	119	61	0	3	-48	1	0.00	0.00	0.02
1A	2	-228	55	61	0	2	1	1	0.00	0.00	0.01
1B	2	-228	118	61	0	2	-47	1	0.00	0.00	0.02
1A	3	-228	54	61	0	1	2	1	0.00	0.00	0.00
1B	3	-228	117	61	0	1	-46	1	0.00	0.00	0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-228	3	2	1	1.0000	0.9983	0.9980	--	--	0.00	--	0.02	Snell.
'zx' = 7													
1B	-228	3	-48	1	1.0000	0.9983	0.9981	--	--	0.00	--	0.04	Snell.
'zx' = 7													

ASTA NUM. 96 NI 17 NF 140 Lungh. 3.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-224	45	174	0	2	-3	1	0.01	0.00	0.01	
1B	0	-224	115	174	0	2	-19	1	0.01	0.00	0.01	
1A	2	-224	44	174	0	-1	-2	1	0.01	0.00	0.00	
1B	2	-224	114	174	0	-1	-18	1	0.01	0.00	0.01	
1A	3	-224	43	174	0	-3	-1	1	0.01	0.00	0.02	
1B	3	-224	113	174	0	-3	-16	1	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-224	-3	-3	1	1.0000	0.9980	0.9981	--	--	0.00	--	0.02	Snell.
'zx' = 7													
1B	-224	-3	-19	1	1.0000	0.9980	0.9981	--	--	0.00	--	0.03	Snell.
'zx' = 7													

ASTA NUM. 97 NI 16 NF 141 Lungh. 3.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-2	-387	32	0	2	28	1	0.01	0.00	0.01	
1B	0	-2	1094	32	0	2	-147	1	0.03	0.00	0.07	
1A	2	-2	-388	32	0	2	22	1	0.01	0.00	0.01	
1B	2	-2	1093	32	0	2	-131	1	0.03	0.00	0.06	

Novembre 2016

1A	3	-2	-389	32	0	1	16	1	0.01	0.00	0.01
1B	3	-2	1092	32	0	1	-114	1	0.03	0.00	0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-2	2	28	1	1.0000	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.02	Snell.
'zx' = 7													
1B	-2	2	-147	1	1.0000	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.08	Snell.
'zx' = 7													

Lavoro: **Scala A** Intestazione lavoro: **Scala A**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**
 Gruppo: **3** Descrizione: **ELEM PORTAGRADINO**
 Tabella: **Tabella travi**
 Tipo acciaio: **S 275** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 Coeff. k: **1.000** Coeff. kw: **1.000** Carico all'estradosso della trave
 Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γ_{M0} : **1.050** γ_{M1} : **1.050** γ_{M2} : **1.250** γ_{RV} : **0.000** γ_{M0} Pf: **1.000** γ_{M1} Pf: **1.000**
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 144 NF 41 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-18	12	7	0	2	0	2	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-18	42	7	0	2	-10	2	0.01	0.00	0.07	
1A	36	-18	-5	7	0	-0	1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	36	-18	24	7	0	-0	2	1	0.01	0.00	0.01	
1A	72	-18	-23	7	0	-2	-4	2	0.01	0.00	0.04	
1B	72	-18	7	7	0	-2	8	2	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-18	-2	-4	2	0.5669	0.9981	0.9994	--	--	0.00	--	0.04	Snell.imin=
74													
1B	-18	-2	-10	2	0.5669	0.9981	0.9981	--	--	0.00	--	0.07	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 2 NI 39 NF 54 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					

Novembre 2016

1A	0	13	15	6	0	2	-1	2	0.00	0.00	0.02
1B	0	13	24	6	0	2	-4	2	0.01	0.00	0.04
1A	36	13	-3	6	0	0	2	2	0.00	0.00	0.01
1B	36	13	6	6	0	0	2	2	0.00	0.00	0.01
1A	72	13	-20	6	0	-2	-3	2	0.01	0.00	0.03
1B	72	13	-11	6	0	-2	1	2	0.00	0.00	0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	χ_{min}	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	13	2	-3	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	13	2	-4	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 3 NI 142 NF 143 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-19	13	7	0	2	-0	2	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-19	34	7	0	2	-8	2	0.01	0.00	0.06	
1A	36	-19	-5	7	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	36	-19	17	7	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	72	-19	-22	7	0	-2	-4	2	0.01	0.00	0.04	
1B	72	-19	-1	7	0	-2	4	2	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	χ_{min}	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-19	2	-4	2	0.5669	0.9979	0.9996	--	--	0.00	--	0.04	Snell.imin=
74													
1B	-19	2	-8	2	0.5669	0.9979	0.9979	--	--	0.00	--	0.06	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 4 NI 47 NF 46 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-70	-24	76	0	24	13	1	0.02	0.01	0.22	
1B	0	-70	51	76	0	24	-14	2	0.02	0.01	0.22	
1A	36	-70	-42	76	0	-3	1	2	0.02	0.01	0.03	
1B	36	-70	33	76	0	-3	2	2	0.02	0.01	0.03	

Novembre 2016

1A	72	-70	-59	76	0	-31	-17	2	0.02	0.01	0.28
1B	72	-70	16	76	0	-31	10	2	0.02	0.01	0.24

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	χ_{min}	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-70	-31	-17	2	0.5669	0.9923	0.9923	--	--	0.01	--	0.28	Snell.imin=
74													
1B	-70	-31	-14	2	0.5669	0.9923	0.9923	--	--	0.01	--	0.26	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 5 NI 68 NF 49 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	12	-18	64	0	22	11	1	0.02	0.00	0.19	
1B	0	12	52	64	0	22	-14	2	0.02	0.00	0.21	
1A	36	12	-36	64	0	-1	1	2	0.02	0.00	0.02	
1B	36	12	35	64	0	-1	1	2	0.02	0.00	0.02	
1A	72	12	-53	64	0	-24	-15	2	0.02	0.00	0.22	
1B	72	12	17	64	0	-24	11	2	0.02	0.00	0.20	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	χ_{min}	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	12	-24	-15	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	12	-24	-14	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 6 NI 69 NF 48 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-29	-30	56	0	20	15	1	0.01	0.00	0.21	
1B	0	-29	47	56	0	20	-12	2	0.01	0.00	0.19	
1A	36	-29	-48	56	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	-29	30	56	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	-29	-65	56	0	-20	-19	2	0.02	0.00	0.22	
1B	72	-29	12	56	0	-20	9	2	0.01	0.00	0.17	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-29	20	-19	2	0.5669	0.9968	0.9968	--	--	0.00	--	0.23	Snell.imin=
74													
1B	-29	20	-12	2	0.5669	0.9968	0.9968	--	--	0.00	--	0.19	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 7 NI 80 NF 70 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	19	-18	54	0	20	11	1	0.01	0.00	0.18	
1B	0	19	49	54	0	20	-13	2	0.01	0.00	0.19	
1A	36	19	-35	54	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	19	31	54	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	19	-53	54	0	-19	-14	2	0.01	0.00	0.20	
1B	72	19	14	54	0	-19	10	2	0.01	0.00	0.17	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	19	20	-14	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	19	20	-13	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 8 NI 82 NF 72 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-20	-27	51	0	18	14	1	0.01	0.00	0.19	
1B	0	-20	44	51	0	18	-11	2	0.01	0.00	0.17	
1A	36	-20	-44	51	0	0	1	1	0.01	0.00	0.01	
1B	36	-20	27	51	0	0	1	1	0.01	0.00	0.01	
1A	72	-20	-62	51	0	-18	-18	2	0.02	0.00	0.21	
1B	72	-20	10	51	0	-18	8	2	0.01	0.00	0.15	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

Novembre 2016

1A	-20	18	-18	2	0.5669	0.9978	0.9978	--	--	0.00	--	0.21	Snell.imin=
74													
1B	-20	18	-11	2	0.5669	0.9978	0.9978	--	--	0.00	--	0.17	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 9 NI 81 NF 71 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	20	-15	47	0	17	10	1	0.01	0.00	0.16	
1B	0	20	45	47	0	17	-12	2	0.01	0.00	0.17	
1A	36	20	-32	47	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	20	27	47	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	20	-50	47	0	-17	-13	2	0.01	0.00	0.18	
1B	72	20	10	47	0	-17	8	2	0.01	0.00	0.15	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	20	17	-13	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	20	17	-12	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 10 NI 84 NF 74 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-20	-22	44	0	16	13	1	0.01	0.00	0.17	
1B	0	-20	41	44	0	16	-10	2	0.01	0.00	0.15	
1A	36	-20	-40	44	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	-20	23	44	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	-20	-57	44	0	-16	-16	2	0.01	0.00	0.18	
1B	72	-20	6	44	0	-16	7	2	0.01	0.00	0.13	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-20	16	-16	2	0.5669	0.9978	0.9978	--	--	0.00	--	0.19	Snell.imin=
74													



Novembre 2016

1B -20 16 -10 2 0.5669 0.9978 0.9978 -- -- 0.00 -- 0.15 Snell.imin=
74

ASTA NUM. 11 NI 83 NF 73 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	20	-12	39	0	14	9	1	0.01	0.00	0.13	
1B	0	20	40	39	0	14	-10	2	0.01	0.00	0.14	
1A	36	20	-29	39	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	20	22	39	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	20	-47	39	0	-14	-12	2	0.01	0.00	0.15	
1B	72	20	5	39	0	-14	6	2	0.01	0.00	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	20	14	-12	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx'= 1B	0	14	-10	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx'= 1B	0												

ASTA NUM. 12 NI 86 NF 76 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-20	-17	36	0	13	11	1	0.01	0.00	0.14	
1B	0	-20	37	36	0	13	-9	2	0.01	0.00	0.13	
1A	36	-20	-34	36	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	-20	19	36	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	-20	-52	36	0	-13	-14	2	0.01	0.00	0.16	
1B	72	-20	2	36	0	-13	5	2	0.01	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-20	13	-14	2	0.5669	0.9978	0.9978	--	--	0.00	--	0.16	Snell.imin=
74													
1B	-20	13	-9	2	0.5669	0.9978	0.9978	--	--	0.00	--	0.13	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 13 NI 85 NF 75 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

Novembre 2016

 qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	20	-8	30	0	11	7	1	0.01	0.00	0.11	
1B	0	20	35	30	0	11	-8	2	0.01	0.00	0.11	
1A	36	20	-25	30	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	20	17	30	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	20	-43	30	0	-11	-11	2	0.01	0.00	0.13	
1B	72	20	-0	30	0	-11	5	2	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	20	11	-11	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	20	11	-8	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 14 NI 88 NF 78 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

 qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-22	-10	27	0	10	8	1	0.01	0.00	0.11	
1B	0	-22	32	27	0	10	-7	2	0.01	0.00	0.10	
1A	36	-22	-28	27	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	-22	14	27	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	-22	-45	27	0	-10	-12	2	0.01	0.00	0.13	
1B	72	-22	-3	27	0	-10	3	2	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-22	10	-12	2	0.5669	0.9976	0.9976	--	--	0.00	--	0.13	Snell.imin=
74													
1B	-22	10	-7	2	0.5669	0.9976	0.9976	--	--	0.00	--	0.10	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 15 NI 87 NF 77 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

 qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

	cm		kg		kg*m						
1A	0	21	-4	18	0	7	6	1	0.00	0.00	0.07
1B	0	21	29	18	0	7	-6	2	0.01	0.00	0.07
1A	36	21	-21	18	0	0	2	1	0.01	0.00	0.01
1B	36	21	11	18	0	0	2	1	0.00	0.00	0.01
1A	72	21	-39	18	0	-6	-9	2	0.01	0.00	0.09
1B	72	21	-6	18	0	-6	2	2	0.00	0.00	0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	21	7	-9	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	21	7	-6	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 16 NI 89 NF 79 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	6	-4	15	0	5	6	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	6	25	15	0	5	-4	2	0.01	0.00	0.05	
1A	36	6	-21	15	0	-0	2	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	6	7	15	0	-0	2	2	0.00	0.00	0.01	
1A	72	6	-39	15	0	-5	-9	2	0.01	0.00	0.08	
1B	72	6	-10	15	0	-5	2	2	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	6	-5	-9	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	6	-5	-4	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 17 NI 91 NF 93 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1620 1.2240 1.4237 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-131	16	3	0	1	0	2	0.00	0.01	0.02	
1B	0	-131	29	3	0	1	-4	2	0.01	0.01	0.04	

Novembre 2016

1A	36	-131	-18	3	0	-0	-0	2	0.00	0.01	0.01
1B	36	-131	-5	3	0	-0	0	2	0.00	0.01	0.01
1A	72	-131	-52	3	0	-1	-13	2	0.01	0.01	0.09
1B	72	-131	-38	3	0	-1	-7	2	0.01	0.01	0.06

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-131	-1	-13	2	0.5669	0.9856	0.9938	--	--	0.02	--	0.10	Snell.imin=
74													
1B	-131	-1	-7	2	0.5669	0.9856	1.0012	--	--	0.02	--	0.06	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 18 NI 95 NF 96 Lungh. 100.9 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1620 1.2240 1.4237 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-142	25	5	0	4	2	2	0.01	0.01	0.05	
1B	0	-142	37	5	0	4	-2	2	0.01	0.01	0.05	
1A	50	-142	-22	5	0	2	3	2	0.01	0.01	0.04	
1B	50	-142	-11	5	0	2	4	2	0.00	0.01	0.05	
1A	101	-142	-69	5	0	-1	-20	2	0.02	0.01	0.13	
1B	101	-142	-58	5	0	-1	-13	2	0.01	0.01	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-142	4	-20	2	0.4352	0.9816	0.9946	--	--	0.03	--	0.16	Snell.imin=
104													
1B	-142	4	-13	2	0.4352	0.9816	1.0018	--	--	0.03	--	0.12	Snell.imin=
104													

ASTA NUM. 19 NI 100 NF 99 Lungh. 100.9 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1620 1.2240 1.4237 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-632	4	5	0	8	13	2	0.00	0.05	0.17	
1B	0	-632	21	5	0	8	6	2	0.01	0.05	0.12	
1A	50	-632	-43	5	0	5	4	2	0.01	0.05	0.10	
1B	50	-632	-26	5	0	5	4	2	0.01	0.05	0.10	
1A	101	-632	-90	5	0	3	-30	2	0.02	0.05	0.24	
1B	101	-632	-74	5	0	3	-21	2	0.02	0.05	0.19	

Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-632	8	-30	2	0.4352	0.9889	0.9181	--	--	0.11	--	0.30	Snell.imin=
104													
1B	-632	8	-21	2	0.4352	0.9889	0.9584	--	--	0.11	--	0.25	Snell.imin=
104													

ASTA NUM. 20 NI 124 NF 120 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-1	17	29	0	10	-2	2	0.01	0.00	0.07	
1B	0	-1	35	29	0	10	-9	2	0.01	0.00	0.11	
1A	36	-1	-1	29	0	-0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	-1	17	29	0	-0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	-1	-18	29	0	-11	-2	2	0.01	0.00	0.07	
1B	72	-1	-0	29	0	-11	4	2	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-1	-11	-2	2	0.5669	0.9999	1.0000	--	--	0.00	--	0.07	Snell.imin=
74													
1B	-1	-11	-9	2	0.5669	0.9999	0.9999	--	--	0.00	--	0.11	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 21 NI 123 NF 119 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	16	9	29	0	11	1	1	0.01	0.00	0.07	
1B	0	16	30	29	0	11	-6	2	0.01	0.00	0.10	
1A	36	16	-9	29	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	16	13	29	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	16	-26	29	0	-10	-5	2	0.01	0.00	0.09	
1B	72	16	-5	29	0	-10	3	2	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	16	11	-5	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	16	11	-6	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 22 NI 122 NF 114 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-20	17	38	0	14	-1	2	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-20	42	38	0	14	-10	2	0.01	0.00	0.14	
1A	36	-20	-1	38	0	0	2	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	-20	24	38	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	-20	-18	38	0	-14	-2	2	0.01	0.00	0.09	
1B	72	-20	7	38	0	-14	7	2	0.01	0.00	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-20	14	-2	2	0.5669	0.9978	1.0003	--	--	0.00	--	0.09	Snell.imin=
74													
1B	-20	14	-10	2	0.5669	0.9978	0.9978	--	--	0.00	--	0.14	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 23 NI 121 NF 113 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	5	11	25	0	9	1	1	0.01	0.00	0.06	
1B	0	5	29	25	0	9	-6	2	0.01	0.00	0.09	
1A	36	5	-6	25	0	-0	2	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	5	11	25	0	-0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	5	-24	25	0	-9	-4	2	0.01	0.00	0.07	
1B	72	5	-6	25	0	-9	2	2	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

1A	5	-9	-4	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' =	0												
1B	5	-9	-6	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' =	0												

ASTA NUM. 24 NI 115 NF 116 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-25	15	28	0	10	-2	2	0.01	0.00	0.07	
1B	0	-25	37	28	0	10	-9	2	0.01	0.00	0.11	
1A	36	-25	-3	28	0	-0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	-25	19	28	0	-0	2	2	0.01	0.00	0.01	
1A	72	-25	-20	28	0	-10	-3	2	0.01	0.00	0.08	
1B	72	-25	2	28	0	-10	5	2	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-25	-10	-3	2	0.5669	0.9973	1.0001	--	--	0.00	--	0.08	Snell.imin=
74													
1B	-25	-10	-9	2	0.5669	0.9973	0.9973	--	--	0.00	--	0.11	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 25 NI 117 NF 118 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-112	-8	0	0	0	5	2	0.00	0.01	0.04	
1B	0	-112	19	0	0	0	-2	2	0.01	0.01	0.02	
1A	36	-112	-26	0	0	0	-1	2	0.01	0.01	0.02	
1B	36	-112	2	0	0	0	2	2	0.00	0.01	0.02	
1A	72	-112	-43	0	0	0	-14	2	0.01	0.01	0.09	
1B	72	-112	-16	0	0	0	-1	2	0.00	0.01	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-112	0	-14	2	0.5669	1.0052	0.9877	--	--	0.02	--	0.09	Snell.imin=
74													
1B	-112	0	-2	2	0.5669	1.0052	1.0004	--	--	0.02	--	0.03	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 26 NI 112 NF 111 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

Novembre 2016

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-30	-48	6	0	2	19	1	0.01	0.00	0.13	
1B	0	-30	18	6	0	2	-3	2	0.00	0.00	0.03	
1A	36	-30	-66	6	0	0	-1	2	0.02	0.00	0.01	
1B	36	-30	1	6	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	72	-30	-83	6	0	-2	-28	2	0.02	0.00	0.18	
1B	72	-30	-17	6	0	-2	-2	2	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-30	2	-28	2	0.5669	0.9967	0.9967	--	--	0.00	--	0.18	Snell.imin=
74													
1B	-30	2	-3	2	0.5669	0.9967	1.0004	--	--	0.00	--	0.03	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 27 NI 110 NF 109 Lungh. 100.9 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-552	-18	8	0	9	17	2	0.00	0.04	0.19	
1B	0	-552	3	8	0	9	5	2	0.00	0.04	0.12	
1A	50	-552	-43	8	0	5	2	2	0.01	0.04	0.08	
1B	50	-552	-22	8	0	5	0	2	0.01	0.04	0.07	
1A	101	-552	-67	8	0	0	-26	2	0.02	0.04	0.19	
1B	101	-552	-46	8	0	0	-17	2	0.01	0.04	0.14	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-552	9	-26	2	0.4352	0.9458	0.9283	--	--	0.10	--	0.27	Snell.imin=
104													
1B	-552	9	-17	2	0.4352	0.9458	0.9432	--	--	0.10	--	0.22	Snell.imin=
104													

ASTA NUM. 28 NI 105 NF 108 Lungh. 100.9 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-240	-1	10	0	6	9	2	0.00	0.02	0.10	
1B	0	-240	21	10	0	6	-3	2	0.01	0.02	0.07	
1A	50	-240	-26	10	0	1	2	2	0.01	0.02	0.03	
1B	50	-240	-3	10	0	1	1	2	0.00	0.02	0.03	
1A	101	-240	-50	10	0	-4	-17	2	0.01	0.02	0.14	
1B	101	-240	-28	10	0	-4	-7	2	0.01	0.02	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-240	6	-17	2	0.4352	0.9689	0.9689	--	--	0.04	--	0.16	Snell.imin=
104													
1B	-240	6	-7	2	0.4352	0.9689	1.0092	--	--	0.04	--	0.11	Snell.imin=
104													

ASTA NUM. 29 NI 106 NF 102 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-136	-6	-0	0	-0	3	2	0.00	0.01	0.03	
1B	0	-136	3	-0	0	-0	1	2	0.00	0.01	0.02	
1A	36	-136	-23	-0	0	-0	-2	2	0.01	0.01	0.02	
1B	36	-136	-14	-0	0	-0	-1	2	0.00	0.01	0.02	
1A	72	-136	-41	-0	0	-0	-14	2	0.01	0.01	0.09	
1B	72	-136	-32	-0	0	-0	-9	2	0.01	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-136	-0	-14	2	0.5669	1.0070	0.9858	--	--	0.02	--	0.10	Snell.imin=
74													
1B	-136	-0	-9	2	0.5669	1.0070	0.9899	--	--	0.02	--	0.07	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 30 NI 101 NF 92 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1620 1.2240 1.4237 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	99	-20	-6	0	-1	14	2	0.01	0.01	0.10
1B	0	99	-2	-6	0	-1	8	2	0.00	0.01	0.06
1A	36	99	-54	-6	0	1	1	2	0.01	0.01	0.02
1B	36	99	-36	-6	0	1	1	2	0.01	0.01	0.02
1A	72	99	-88	-6	0	3	-25	2	0.02	0.01	0.17
1B	72	99	-69	-6	0	3	-18	2	0.02	0.01	0.13

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	99	3	-25	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
1B	99	3	-18	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.

ASTA NUM. 31 NI 125 NF 126 Lunghezza 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-144	17	2	0	0	-2	2	0.00	0.01	0.02	
1B	0	-144	34	2	0	0	-8	2	0.01	0.01	0.06	
1A	36	-144	-1	2	0	-1	1	2	0.00	0.01	0.02	
1B	36	-144	17	2	0	-1	1	2	0.00	0.01	0.02	
1A	72	-144	-18	2	0	-1	-2	2	0.00	0.01	0.03	
1B	72	-144	-1	2	0	-1	4	2	0.00	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-144	-1	-2	2	0.5669	0.9841	1.0020	--	--	0.02	--	0.04	Snell.imin=
1B	-144	-1	-8	2	0.5669	0.9841	0.9841	--	--	0.02	--	0.07	Snell.imin=

ASTA NUM. 32 NI 128 NF 129 Lunghezza 101.8 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-24	39	4	0	3	-11	2	0.01	0.00	0.08	
1B	0	-24	44	4	0	3	-15	2	0.01	0.00	0.10	
1A	51	-24	14	4	0	1	2	2	0.00	0.00	0.02	
1B	51	-24	19	4	0	1	1	2	0.00	0.00	0.01	

Novembre 2016

1A	102	-24	-11	4	0	-1	3	2	0.00	0.00	0.02
1B	102	-24	-6	4	0	-1	5	2	0.00	0.00	0.04

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-24	3	-11	2	0.4316	0.9969	0.9985	--	--	0.00	--	0.08	Snell.imin=
105													
1B	-24	3	-15	2	0.4316	0.9969	0.9976	--	--	0.00	--	0.10	Snell.imin=
105													

ASTA NUM. 33 NI 127 NF 55 Lungh. 101.8 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-108	34	4	0	3	-9	2	0.01	0.01	0.08	
1B	0	-108	41	4	0	3	-12	2	0.01	0.01	0.10	
1A	51	-108	9	4	0	1	2	2	0.00	0.01	0.03	
1B	51	-108	16	4	0	1	3	2	0.00	0.01	0.03	
1A	102	-108	-15	4	0	-1	1	2	0.00	0.01	0.02	
1B	102	-108	-9	4	0	-1	5	2	0.00	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-108	3	-9	2	0.4316	0.9859	0.9972	--	--	0.02	--	0.08	Snell.imin=
105													
1B	-108	3	-12	2	0.4316	0.9859	0.9895	--	--	0.02	--	0.10	Snell.imin=
105													

ASTA NUM. 34 NI 130 NF 131 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	74	36	9	0	5	-8	2	0.01	0.01	0.08	
1B	0	74	48	9	0	5	-13	2	0.01	0.01	0.11	
1A	36	74	18	9	0	1	1	2	0.00	0.01	0.02	
1B	36	74	30	9	0	1	1	2	0.01	0.01	0.02	
1A	72	74	1	9	0	-2	5	2	0.00	0.01	0.04	
1B	72	74	13	9	0	-2	9	2	0.00	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	74	5	-8	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													
1B	74	5	-13	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' = 0													

ASTA NUM. 35 NI 132 NF 133 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

1A	0	-167	29	4	0	2	-7	2	0.01	0.01	0.07	
1B	0	-167	36	4	0	2	-12	2	0.01	0.01	0.09	
1A	36	-167	11	4	0	1	-0	2	0.00	0.01	0.02	
1B	36	-167	19	4	0	1	-1	2	0.00	0.01	0.02	
1A	72	-167	-6	4	0	-1	1	2	0.00	0.01	0.02	
1B	72	-167	2	4	0	-1	2	2	0.00	0.01	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-167	2	-7	2	0.5669	0.9816	0.9902	--	--	0.02	--	0.07	Snell.imin=
74													
1B	-167	2	-12	2	0.5669	0.9816	0.9841	--	--	0.02	--	0.10	Snell.imin=
74													

ASTA NUM. 36 NI 135 NF 134 Lungh. 101.8 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

1A	0	78	6	4	0	1	6	2	0.00	0.01	0.05	
1B	0	78	12	4	0	1	3	2	0.00	0.01	0.03	
1A	51	78	-19	4	0	-1	3	2	0.00	0.01	0.03	
1B	51	78	-13	4	0	-1	3	2	0.00	0.01	0.03	
1A	102	78	-44	4	0	-3	-13	2	0.01	0.01	0.10	
1B	102	78	-38	4	0	-3	-10	2	0.01	0.01	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

Novembre 2016

1A	78	-3	-13	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' =	0												
1B	78	-3	-10	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell.
'zx' =	0												

ASTA NUM. 37 NI 136 NF 137 Lungh. 101.8 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-162	-10	2	0	0	11	2	0.00	0.01	0.07	
1B	0	-162	10	2	0	0	3	2	0.00	0.01	0.03	
1A	51	-162	-35	2	0	-1	-1	2	0.01	0.01	0.02	
1B	51	-162	-15	2	0	-1	1	2	0.00	0.01	0.02	
1A	102	-162	-60	2	0	-2	-25	2	0.02	0.01	0.17	
1B	102	-162	-39	2	0	-2	-12	2	0.01	0.01	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-162	-2	-25	2	0.4316	0.9789	0.9789	--	--	0.03	--	0.18	Snell.imin=
105													
1B	-162	-2	-12	2	0.4316	0.9789	0.9896	--	--	0.03	--	0.10	Snell.imin=
105													

ASTA NUM. 38 NI 139 NF 138 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-16	-6	3	0	1	5	2	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-16	11	3	0	1	-1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	36	-16	-23	3	0	-1	0	2	0.01	0.00	0.01	
1B	36	-16	-6	3	0	-1	0	2	0.00	0.00	0.01	
1A	72	-16	-41	3	0	-2	-11	2	0.01	0.00	0.08	
1B	72	-16	-24	3	0	-2	-5	2	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-16	-2	-11	2	0.5669	0.9983	0.9983	--	--	0.00	--	0.08	Snell.imin=
74													

Novembre 2016

1B -16 -2 -5 2 0.5669 0.9983 0.9996 -- -- 0.00 -- 0.04 Snell.imin=74

ASTA NUM. 39 NI 140 NF 141 Lungh. 72.0 cm SEZ. 3 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	cm		kg			kg*m						
1A	0	-174	9	3	0	1	0	2	0.00	0.01	0.02	
1B	0	-174	16	3	0	1	-1	2	0.00	0.01	0.03	
1A	36	-174	-9	3	0	-0	0	2	0.00	0.01	0.02	
1B	36	-174	-1	3	0	-0	1	2	0.00	0.01	0.02	
1A	72	-174	-26	3	0	-1	-6	2	0.01	0.01	0.06	
1B	72	-174	-19	3	0	-1	-2	2	0.00	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	kg	kg*m											
1A	-174	-1	-6	2	0.5669	0.9808	0.9917	--	--	0.02	--	0.06	Snell.imin=74
1B	-174	-1	-2	2	0.5669	0.9808	1.0020	--	--	0.02	--	0.04	Snell.imin=74

 Lavoro: **Scala A**

 Elemento: **TRAVE**

 Gruppo: **4**

 Tabella: **Tabella travi**

 Tipo acciaio: **S 275**

 Coeff. k: **1.000**

 Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γ_{M0} : **1.050**
 γ_{M1} : **1.050**

 Tipo collegamento: **saldato**

 Intestazione lavoro: **Scala A**

 Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**

 Descrizione: **Mensole**

 Beta piano 'yx': **1.000**

 Coeff. kw: **1.000**

Carico all'estradosso della trave

 Beta piano 'zx': **1.000**

Carico all'estradosso della trave

 γ_{M0} Pf: **1.000**
 γ_{M1} Pf: **1.000**

Connessione su un solo lato

Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 18 NF 16 Lungh. 9.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	cm		kg			kg*m						
1A	0	-90	-403	563	0	6	-2	--	0.10	0.00	0.02	
1B	0	-90	1714	563	0	6	-174	--	0.18	0.00	0.28	
1A	5	-90	-403	563	0	-19	-25	--	0.10	0.00	0.08	
1B	5	-90	1714	563	0	-19	-92	--	0.18	0.00	0.18	
1A	9	-90	-404	563	0	-45	-49	--	0.10	0.00	0.17	
1B	9	-90	1713	563	0	-45	-9	--	0.18	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

	kg		kg*m									
1A	-90	-45	-49	--	1.0000	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.17 Snell.
'zx' = 4												
1B	-90	-45	-174	--	1.0000	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.35 Snell.
'zx' = 4												
ASTA NUM. 2 NI 16 NF 17 Lungh. 72.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0												

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-53	14	19	0	9	-6	--	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-53	73	19	0	9	-43	--	0.01	0.00	0.09	
1A	36	-53	11	19	0	3	-2	--	0.00	0.00	0.01	
1B	36	-53	70	19	0	3	-17	--	0.01	0.00	0.03	
1A	72	-53	9	19	0	-4	2	--	0.00	0.00	0.01	
1B	72	-53	68	19	0	-4	8	--	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-53	9	-6	--	0.9282	0.9998	1.0000	--	--	0.00	--	0.03	Snell.
'zx' = 29													
1B	-53	9	-43	--	0.9282	0.9998	1.0001	--	--	0.00	--	0.09	Snell.
'zx' = 29													

ASTA NUM. 3 NI 19 NF 20 Lungh. 9.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-223	-320	79	0	6	-77	--	0.03	0.01	0.14	
1B	0	-223	417	79	0	6	-118	--	0.04	0.01	0.20	
1A	5	-223	-320	79	0	3	-68	--	0.03	0.01	0.12	
1B	5	-223	416	79	0	3	-123	--	0.04	0.01	0.20	
1A	9	-223	-321	79	0	0	-59	--	0.03	0.01	0.10	
1B	9	-223	416	79	0	0	-128	--	0.04	0.01	0.20	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

Novembre 2016

1A	-223	6	-77	--	1.0000	1.0002	1.0004	--	--	0.01	--	0.14 Snell.
'zx' =	4											
1B	-223	6	-128	--	1.0000	1.0002	1.0004	--	--	0.01	--	0.21 Snell.
'zx' =	4											

ASTA NUM. 4 NI 20 NF 21 Lungh. 72.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-121	93	17	0	9	-55	--	0.01	0.00	0.11	
1B	0	-121	174	17	0	9	-109	--	0.02	0.00	0.19	
1A	36	-121	91	17	0	3	-22	--	0.01	0.00	0.04	
1B	36	-121	172	17	0	3	-47	--	0.02	0.00	0.08	
1A	72	-121	88	17	0	-3	10	--	0.01	0.00	0.03	
1B	72	-121	169	17	0	-3	15	--	0.02	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-121	9	-55	--	0.9282	0.9999	1.0002	--	--	0.01	--	0.11	Snell.
'zx' =	29												
1B	-121	9	-109	--	0.9282	0.9999	1.0002	--	--	0.01	--	0.19	Snell.
'zx' =	29												

ASTA NUM. 5 NI 22 NF 23 Lungh. 9.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-102	186	311	0	3	-39	--	0.05	0.00	0.07	
1B	0	-102	265	311	0	3	-66	--	0.05	0.00	0.11	
1A	5	-102	185	311	0	11	-29	--	0.05	0.00	0.07	
1B	5	-102	265	311	0	11	-57	--	0.05	0.00	0.11	
1A	9	-102	185	311	0	19	-19	--	0.05	0.00	0.07	
1B	9	-102	265	311	0	19	-47	--	0.05	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-102	19	-39	--	1.0000	1.0001	1.0001	--	--	0.00	--	0.10	Snell.
'zx' =	4												
1B	-102	19	-66	--	1.0000	1.0001	1.0002	--	--	0.00	--	0.14	Snell.
'zx' =	4												

ASTA NUM. 6 NI 23 NF 24 Lungh. 72.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0

Novembre 2016

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-66	29	19	0	13	-16	--	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-66	93	19	0	13	-49	--	0.01	0.00	0.10	
1A	36	-66	27	19	0	6	-6	--	0.00	0.00	0.02	
1B	36	-66	91	19	0	6	-16	--	0.01	0.00	0.04	
1A	72	-66	24	19	0	-1	3	--	0.00	0.00	0.01	
1B	72	-66	88	19	0	-1	16	--	0.01	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-66	13	-16	--	0.9282	1.0003	1.0001	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'zx' = 29													
1B	-66	13	-49	--	0.9282	1.0003	1.0000	--	--	0.00	--	0.10	Snell.
'zx' = 29													

ASTA NUM. 7 NI 94 NF 34 Lungh. 9.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-94	103	111	0	16	-117	--	0.02	0.00	0.21	
1B	0	-94	303	111	0	16	-189	--	0.03	0.00	0.32	
1A	5	-94	103	111	0	28	-105	--	0.02	0.00	0.22	
1B	5	-94	303	111	0	28	-182	--	0.03	0.00	0.33	
1A	9	-94	103	111	0	40	-94	--	0.02	0.00	0.22	
1B	9	-94	303	111	0	40	-175	--	0.03	0.00	0.35	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-94	40	-117	--	1.0000	1.0002	1.0002	--	--	0.00	--	0.26	Snell.
'zx' = 4													
1B	-94	40	-189	--	1.0000	1.0002	1.0002	--	--	0.00	--	0.37	Snell.
'zx' = 4													

ASTA NUM. 8 NI 34 NF 40 Lungh. 72.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-12	126	27	0	18	-81	--	0.01	0.00	0.16	
1B	0	-12	232	27	0	18	-154	--	0.02	0.00	0.27	
1A	36	-12	123	27	0	8	-37	--	0.01	0.00	0.07	
1B	36	-12	230	27	0	8	-70	--	0.02	0.00	0.12	
1A	72	-12	121	27	0	-2	6	--	0.01	0.00	0.01	
1B	72	-12	227	27	0	-2	13	--	0.02	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-12	18	-81	--	0.9282	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.16	Snell.
'zx' = 29													
1B	-12	18	-154	--	0.9282	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.27	Snell.
'zx' = 29													

ASTA NUM. 9 NI 25 NF 35 Lungh. 9.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-265	277	36	0	13	-8	--	0.03	0.01	0.05	
1B	0	-265	1522	36	0	13	-267	--	0.16	0.01	0.44	
1A	4	-265	276	36	0	12	4	--	0.03	0.01	0.04	
1B	4	-265	1521	36	0	12	-199	--	0.16	0.01	0.33	
1A	9	-265	276	36	0	12	17	--	0.03	0.01	0.06	
1B	9	-265	1521	36	0	12	-130	--	0.16	0.01	0.23	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-265	13	17	--	1.0000	1.0008	0.9999	--	--	0.01	--	0.06	Snell.
'zx' = 4													
1B	-265	13	-267	--	1.0000	1.0008	1.0003	--	--	0.01	--	0.44	Snell.
'zx' = 4													

ASTA NUM. 10 NI 35 NF 36 Lungh. 72.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-135	-23	13	0	4	17	--	0.00	0.01	0.04
1B	0	-135	196	13	0	4	-118	--	0.02	0.01	0.19
1A	36	-135	-25	13	0	3	9	--	0.00	0.01	0.02
1B	36	-135	193	13	0	3	-48	--	0.02	0.01	0.08
1A	72	-135	-28	13	0	1	-1	--	0.00	0.01	0.01
1B	72	-135	190	13	0	1	21	--	0.02	0.01	0.04

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-135	4	17	--	0.9282	1.0015	1.0004	--	--	0.01	--	0.04	Snell.
'zx' = 29													
1B	-135	4	-118	--	0.9282	1.0015	1.0002	--	--	0.01	--	0.19	Snell.
'zx' = 29													

ASTA NUM. 11 NI 50 NF 51 Lungh. 9.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-459	198	-26	0	10	-126	--	0.02	0.02	0.23	
1B	0	-459	535	-26	0	10	-201	--	0.05	0.02	0.34	
1A	5	-459	198	-26	0	10	-113	--	0.02	0.02	0.21	
1B	5	-459	535	-26	0	10	-180	--	0.05	0.02	0.31	
1A	9	-459	198	-26	0	11	-101	--	0.02	0.02	0.19	
1B	9	-459	535	-26	0	11	-159	--	0.05	0.02	0.28	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-459	11	-126	--	1.0000	1.0013	1.0008	--	--	0.02	--	0.23	Snell.
'zx' = 4													
1B	-459	11	-201	--	1.0000	1.0013	1.0008	--	--	0.02	--	0.34	Snell.
'zx' = 4													

ASTA NUM. 12 NI 51 NF 56 Lungh. 72.0 cm SEZ. 5 Pf RETTANGOLARI 100x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0701 0.0701 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-89	143	20	0	14	-87	--	0.01	0.00	0.16	
1B	0	-89	216	20	0	14	-136	--	0.02	0.00	0.24	
1A	36	-89	140	20	0	7	-37	--	0.01	0.00	0.07	
1B	36	-89	213	20	0	7	-59	--	0.02	0.00	0.11	

Novembre 2016

1A	72	-89	138	20	0	-0	12	--	0.01	0.00	0.02
1B	72	-89	211	20	0	-0	18	--	0.02	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-89	14	-87	--	0.9282	1.0005	1.0002	--	--	0.00	--	0.16	Snell.
'zx' = 29													
1B	-89	14	-136	--	0.9282	1.0005	1.0002	--	--	0.00	--	0.24	Snell.
'zx' = 29													

Lavoro: **Scala A** Intestazione lavoro: **Scala A**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**
 Gruppo: **1** Descrizione: **Colonne**
 Tabella: **Tabella pilastri**
 Tipo acciaio: **S 235** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 Tipologia sismica yx: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 Tipologia sismica zx: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γ_{M0} : **1.050** γ_{M1} : **1.050** γ_{M2} : **1.250** γ_{RV} : **0.000** γ_{M0} Pf: **1.000** γ_{M1} Pf: **1.000**
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 60 NF 25 Lungh. 154.0 cm SEZ. 1 Pf QUADRATI 110x 3.0
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-2012	-228	-66	0	-39	236	--	0.02	0.07	0.33	
1B	0	-2012	188	-66	0	-39	-236	--	0.02	0.07	0.34	
1A	77	-2004	-228	-66	0	11	60	--	0.02	0.07	0.14	
1B	77	-2004	188	-66	0	11	-91	--	0.02	0.07	0.17	
1A	154	-1997	-228	-66	0	61	-116	--	0.02	0.07	0.24	
1B	154	-1997	188	-66	0	61	53	--	0.02	0.07	0.18	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-2012	61	236	--	0.9071	0.9860	0.9918	--	--	0.08	--	0.36	Snell.
'zx' = 35													
1B	-2012	61	-236	--	0.9071	0.9860	1.0024	--	--	0.08	--	0.36	Snell.
'zx' = 35													

ASTA NUM. 2 NI 61 NF 18 Lungh. 35.0 cm SEZ. 1 Pf QUADRATI 110x 3.0
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-1610	-69	467	0	29	88	--	0.05	0.05	0.17	
1B	0	-1610	120	467	0	29	-189	--	0.05	0.05	0.27	
1A	18	-1608	-69	467	0	28	82	--	0.05	0.05	0.16	
1B	18	-1608	120	467	0	28	-174	--	0.05	0.05	0.25	

Novembre 2016

1A	35	-1607	-69	467	0	28	75	--	0.05	0.05	0.15
1B	35	-1607	120	467	0	28	-159	--	0.05	0.05	0.24

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-1610	29	88	--	1.0000	1.0083	1.0074	--	--	0.06	--	0.17	Snell.
'zx' = 8													
1B	-1610	29	-189	--	1.0000	1.0083	1.0073	--	--	0.06	--	0.27	Snell.
'zx' = 8													

ASTA NUM. 3 NI 25 NF 50 Lungh. 34.0 cm SEZ. 1 Pf QUADRATI 110x 3.0
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-720	32	24	0	179	159	--	0.00	0.02	0.35	
1B	0	-720	207	24	0	179	54	--	0.02	0.02	0.25	
1A	17	-719	32	24	0	209	171	--	0.00	0.02	0.39	
1B	17	-719	207	24	0	209	82	--	0.02	0.02	0.31	
1A	34	-717	32	24	0	238	184	--	0.00	0.02	0.43	
1B	34	-717	207	24	0	238	110	--	0.02	0.02	0.36	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-720	238	184	--	1.0000	1.0029	1.0033	--	--	0.03	--	0.44	Snell.
'zx' = 8													
1B	-720	238	110	--	1.0000	1.0029	1.0022	--	--	0.03	--	0.36	Snell.
'zx' = 8													

ASTA NUM. 4 NI 50 NF 94 Lungh. 34.0 cm SEZ. 1 Pf QUADRATI 110x 3.0
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-306	7	291	0	53	163	--	0.03	0.01	0.22	
1B	0	-306	95	291	0	53	107	--	0.03	0.01	0.17	
1A	17	-305	7	291	0	5	176	--	0.03	0.01	0.19	
1B	17	-305	95	291	0	5	112	--	0.03	0.01	0.12	
1A	34	-303	7	291	0	-43	189	--	0.03	0.01	0.24	
1B	34	-303	95	291	0	-43	117	--	0.03	0.01	0.17	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

Novembre 2016

1A	-306	53	189	--	1.0000	0.9994	1.0014	--	--	0.01	--	0.25 Snell.
'zx' =	8											
1B	-306	53	117	--	1.0000	0.9994	1.0014	--	--	0.01	--	0.18 Snell.
'zx' =	8											

ASTA NUM. 5 NI 18 NF 19 Lungh. 34.0 cm SEZ. 1 Pf QUADRATI 110x 3.0
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-668	-25	205	0	28	89	--	0.02	0.02	0.14	
1B	0	-668	159	205	0	28	3	--	0.02	0.02	0.05	
1A	17	-667	-25	205	0	-4	86	--	0.02	0.02	0.11	
1B	17	-667	159	205	0	-4	29	--	0.02	0.02	0.05	
1A	34	-665	-25	205	0	-36	83	--	0.02	0.02	0.14	
1B	34	-665	159	205	0	-36	55	--	0.02	0.02	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-668	-36	89	--	1.0000	0.9987	1.0032	--	--	0.02	--	0.14	Snell.
'zx' =	8												
1B	-668	-36	55	--	1.0000	0.9987	1.0009	--	--	0.02	--	0.11	Snell.
'zx' =	8												

ASTA NUM. 6 NI 19 NF 22 Lungh. 34.0 cm SEZ. 1 Pf QUADRATI 110x 3.0
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-269	-93	178	0	61	73	--	0.02	0.01	0.14	
1B	0	-269	103	178	0	61	30	--	0.02	0.01	0.10	
1A	17	-267	-93	178	0	30	56	--	0.02	0.01	0.09	
1B	17	-267	103	178	0	30	48	--	0.02	0.01	0.08	
1A	34	-265	-93	178	0	-1	39	--	0.02	0.01	0.05	
1B	34	-265	103	178	0	-1	66	--	0.02	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-269	61	73	--	1.0000	1.0003	1.0009	--	--	0.01	--	0.14	Snell.
'zx' =	8												
1B	-269	61	66	--	1.0000	1.0003	1.0008	--	--	0.01	--	0.13	Snell.
'zx' =	8												

Lavoro: **Scala A** Intestazione lavoro: **Scala A**
 Elem.: **GUSCIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella gusci**

Novembre 2016

Descrizione: **FONDAZIONE**
 Rck: **300.00** kg/cmq fyk: **4580.0** kg/cmq Copriferro sup.: **4.0** cm Copriferro inf.: **4.0** cm
 Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**
 dxx base sup.: **16** mm dxx base inf.: **16** mm pxx: **25** cm dxx agg.: **16** mm pxx agg.: **25** cm
 dyy base sup.: **16** mm dyy base inf.: **16** mm pyy: **25** cm dyy agg.: **16** mm pyy agg.: **25** cm
 Orientamento armature: **rif._globale** Angolo di posa delle armature: **0.00** gradi
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	Vz(Mxx)	Vz(Myy)	Axx inf.	Axx sup.	Ayy inf.	Ayy sup.
Indice di resistenza										
txy Vz/Vrd1	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/m		cmq /25 cm	cmq /25 cm		N, M
1 1A	0	-59	0	-28	701	656	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.06										0.03
1 1B	0	-59	0	-28	701	656	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.06										0.03
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)										
2 1A	0	8	0	-35	211	74	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.02										0.02
2 1B	0	8	0	-35	211	74	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.02										0.02
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)										
3 1A	0	-11	0	8	68	148	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.01										0.01
3 1B	0	-11	0	8	68	148	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.01										0.01
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)										
4 1A	342	-8	545	-59	235	14	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.02										0.06
4 1B	-231	-8	-110	-59	235	14	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.01										0.02
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)										
5 1A	0	-22	0	-24	213	140	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.02										0.01
5 1B	0	-22	0	-24	213	140	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.02										0.01
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)										
6 1A	0	-51	0	-31	855	543	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.07										0.03
6 1B	0	-51	0	-31	855	543	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.07										0.03
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)										
7 1A	479	-111	179	-56	178	316	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.03										0.09
7 1B	-753	-111	-1170	-56	178	316	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.01										0.02
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)										
8 1A	0	-27	0	-36	329	126	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.03										0.02
8 1B	0	-27	0	-36	329	126	2.01	2.01	2.01	2.01
0.00 0.03										0.02

Novembre 2016

Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
9	1A	0	-60	0	-5	389	447	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03
0.00	0.04											
9	1B	0	-60	0	-5	389	447	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03
0.00	0.04											
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
10	1A	0	-43	0	-22	414	574	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02
0.00	0.05											
10	1B	0	-43	0	-22	414	574	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02
0.00	0.05											
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
11	1A	0	-35	0	-22	95	147	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02
0.00	0.01											
11	1B	0	-35	0	-22	95	147	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02
0.00	0.01											
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
12	1A	0	-48	0	-32	121	250	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02
0.00	0.02											
12	1B	0	-48	0	-32	121	250	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02
0.00	0.02											
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
13	1A	719	-86	963	-74	71	256	2.01	2.01	2.01	2.01	0.10
0.00	0.02											
13	1B	-513	-86	-326	-74	71	256	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02
0.00	0.02											
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
14	1A	0	-56	0	9	299	287	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03
0.00	0.03											
14	1B	0	-56	0	9	299	287	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03
0.00	0.03											
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
15	1A	565	-38	464	-17	465	388	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05
0.00	0.04											
15	1B	-1216	-38	-590	-17	465	388	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01
0.00	0.02											
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												
16	1A	0	-58	0	-27	217	7	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03
0.00	0.02											
16	1B	0	-58	0	-27	217	7	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03
0.00	0.02											
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)												

VERIFICA SCALA B

STAMPA DEI DATI DI PROGETTO

INTESTAZIONE E DATI CARATTERISTICI DELLA STRUTTURA

Nome dell'archivio di lavoro	Scala B
Intestazione del lavoro	Scala B
Tipo di struttura	Nello Spazio
Tipo di analisi	Statica e Dinamica
Tipo di soluzione	Lineare
Unita' di misura delle forze	kg
Unita' di misura delle lunghezze	cm
Normativa	NTC/2008

NORMATIVA

Vita nominale costruzione	50 anni
Classe d'uso costruzione	II
Vita di riferimento	50 anni
Spettro di risposta	Stato limite elastico
Probabilita' di superamento periodo di riferimento	10
Tempo di ritorno del sisma	475 anni
Localita'	Ravello - (SA)
ag/g	0.098
F0	2.61
Tc	0.43
Categoria del suolo	B
Fattore topografico	1.4

STATO LIMITE ELASTICO

Coefficiente di smorzamento	5%
Eccentricita' accidentale	5%
Numero di frequenze	60

PARAMETRI SISMICI

Angolo del sisma nel piano orizzontale	0
Sisma verticale	Assente
Combinazione dei modi	CQC
Combinazione componenti azioni sismiche	NTC 2008 - Eurocodice 8
λ	0.3
μ	0.3

TABELLA MASSE ECCITATE

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EX

FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	3.101e+001	4.936e+000	2.026e-001	0.000e+000
2	3.383e+001	5.385e+000	1.857e-001	0.000e+000
3	4.513e+001	7.183e+000	1.392e-001	0.000e+000
4	5.070e+001	8.070e+000	1.239e-001	0.000e+000
5	5.360e+001	8.530e+000	1.172e-001	0.000e+000
6	5.477e+001	8.717e+000	1.147e-001	0.000e+000
7	5.795e+001	9.223e+000	1.084e-001	0.000e+000



Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
8	6.055e+001	9.636e+000	1.038e-001	0.000e+000
9	6.454e+001	1.027e+001	9.735e-002	0.000e+000
10	7.352e+001	1.170e+001	8.546e-002	0.000e+000
11	9.454e+001	1.505e+001	6.646e-002	1.797e-166
12	1.043e+002	1.660e+001	6.023e-002	6.224e-155
13	1.070e+002	1.703e+001	5.873e-002	8.906e-153
14	1.233e+002	1.962e+001	5.097e-002	6.167e-138
15	1.387e+002	2.207e+001	4.530e-002	9.067e-126
16	1.439e+002	2.290e+001	4.366e-002	1.032e-121
17	1.531e+002	2.437e+001	4.104e-002	3.668e-114
18	1.602e+002	2.549e+001	3.923e-002	5.483e-109
19	1.628e+002	2.591e+001	3.859e-002	5.382e-108
20	1.736e+002	2.763e+001	3.620e-002	1.215e-101
21	1.862e+002	2.963e+001	3.375e-002	2.330e-094
22	1.919e+002	3.054e+001	3.275e-002	3.501e-089
23	1.947e+002	3.098e+001	3.228e-002	4.635e-089
24	2.099e+002	3.340e+001	2.994e-002	2.508e-080
25	2.112e+002	3.361e+001	2.975e-002	1.251e-079
26	2.214e+002	3.523e+001	2.838e-002	2.758e-074
27	2.253e+002	3.585e+001	2.789e-002	1.067e-072
28	2.284e+002	3.636e+001	2.750e-002	2.047e-070
29	2.360e+002	3.756e+001	2.663e-002	5.856e-067
30	2.443e+002	3.888e+001	2.572e-002	9.591e-064
31	2.482e+002	3.950e+001	2.532e-002	6.335e-062
32	2.502e+002	3.983e+001	2.511e-002	3.225e-061
33	2.623e+002	4.174e+001	2.396e-002	8.551e-056
34	2.646e+002	4.211e+001	2.375e-002	2.773e-055
35	2.702e+002	4.300e+001	2.326e-002	1.132e-053
36	2.727e+002	4.340e+001	2.304e-002	8.172e-052
37	2.800e+002	4.457e+001	2.244e-002	1.621e-050
38	2.860e+002	4.553e+001	2.197e-002	5.595e-049
39	2.946e+002	4.689e+001	2.133e-002	9.164e-046
40	2.967e+002	4.722e+001	2.118e-002	1.160e-044
41	3.013e+002	4.795e+001	2.086e-002	3.210e-043
42	3.079e+002	4.900e+001	2.041e-002	6.023e-042
43	3.141e+002	5.000e+001	2.000e-002	3.894e-039
44	3.189e+002	5.075e+001	1.971e-002	3.034e-039
45	3.250e+002	5.173e+001	1.933e-002	7.262e-037
46	3.271e+002	5.206e+001	1.921e-002	2.505e-036
47	3.364e+002	5.353e+001	1.868e-002	3.701e-034
48	3.399e+002	5.410e+001	1.848e-002	2.145e-033
49	3.437e+002	5.471e+001	1.828e-002	5.777e-033
50	3.495e+002	5.563e+001	1.798e-002	1.514e-032
51	3.577e+002	5.693e+001	1.757e-002	3.252e-030
52	3.629e+002	5.776e+001	1.731e-002	3.207e-029
53	3.675e+002	5.848e+001	1.710e-002	6.945e-029
54	3.750e+002	5.968e+001	1.676e-002	2.407e-028
55	3.812e+002	6.067e+001	1.648e-002	3.702e-027
56	3.948e+002	6.284e+001	1.591e-002	2.329e-025
57	3.993e+002	6.355e+001	1.573e-002	3.258e-024
58	4.062e+002	6.465e+001	1.547e-002	9.631e-023
59	4.106e+002	6.535e+001	1.530e-002	7.900e-023
60	4.169e+002	6.634e+001	1.507e-002	2.397e-021



COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.225e+000	-4.364e-001
2	-1.979e-001	2.166e+000
3	-1.429e+000	-1.104e-002
4	-2.798e-001	2.580e-001
5	1.493e-001	2.184e-002
6	3.323e-002	-3.683e-001
7	-1.755e-001	5.426e-001
8	-1.877e-001	-6.377e-002
9	-7.486e-001	-1.647e-002
10	-5.828e-001	-3.737e-001
11	1.590e-001	-7.598e-001
12	-2.299e-001	3.799e-001
13	-4.280e-001	4.367e-002
14	-5.164e-002	-1.998e-001
15	-2.867e-001	-1.700e-001
16	3.828e-002	1.018e-001
17	-3.235e-001	-1.793e-001
18	-3.503e-001	5.527e-002
19	2.355e-001	-4.865e-002
20	-2.124e-001	-1.174e-001
21	8.558e-003	3.405e-002
22	-1.971e-001	-1.808e-002
23	1.077e-001	-9.687e-002
24	-1.623e-001	2.851e-001
25	-6.766e-002	3.164e-002
26	3.176e-001	-2.208e-001
27	2.626e-001	3.118e-001
28	-3.120e-002	-5.562e-002
29	-8.914e-004	-2.229e-002
30	-1.946e-001	-4.937e-003
31	-1.551e-001	1.662e-001
32	-7.934e-004	-2.776e-002
33	-9.526e-002	-2.228e-002
34	-1.946e-001	4.740e-002
35	-2.096e-003	1.246e-001
36	1.023e-001	-4.971e-002
37	7.522e-002	1.308e-002
38	-2.027e-001	-3.108e-002
39	1.387e-001	8.696e-002
40	-2.347e-001	3.907e-002
41	-4.678e-002	-9.803e-002
42	-1.051e-001	-1.028e-001
43	2.429e-001	-4.954e-002
44	-1.372e-001	5.229e-002
45	1.113e-002	-5.165e-002
46	-2.692e-001	-4.083e-002
47	1.573e-002	-5.269e-002
48	7.367e-002	1.111e-001
49	-1.628e-001	1.252e-001
50	-9.050e-002	-1.106e-001
51	-1.719e-001	5.219e-002
52	4.579e-002	-2.402e-002
53	-4.646e-002	9.921e-002

Novembre 2016

Modo	Direz.X	Direz.Y
54	7.781e-002	6.646e-004
55	-1.036e-002	-1.054e-002
56	5.680e-002	-4.604e-002
57	1.519e-002	3.595e-002
58	8.774e-002	6.080e-002
59	-3.073e-002	6.095e-002
60	-6.224e-002	-5.483e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.50e+000	21	+1.90e-001	3	+6.86e-002	1
Progressiva	+1.50e+000	21	+1.90e-001	3	+6.86e-002	1
Modo: 2	+3.92e-002	1	+4.69e+000	66	+3.82e-006	0
Progressiva	+1.54e+000	22	+4.88e+000	69	+6.86e-002	1
Modo: 3	+2.04e+000	29	+1.22e-004	0	+5.56e-001	8
Progressiva	+3.58e+000	50	+4.88e+000	69	+6.25e-001	9
Modo: 4	+7.83e-002	1	+6.65e-002	1	+1.37e-005	0
Progressiva	+3.66e+000	51	+4.95e+000	70	+6.25e-001	9
Modo: 5	+2.23e-002	0	+4.77e-004	0	+1.52e-002	0
Progressiva	+3.68e+000	52	+4.95e+000	70	+6.40e-001	9
Modo: 6	+1.10e-003	0	+1.36e-001	2	+1.45e+000	20
Progressiva	+3.68e+000	52	+5.09e+000	71	+2.09e+000	29
Modo: 7	+3.08e-002	0	+2.94e-001	4	+7.14e-002	1
Progressiva	+3.72e+000	52	+5.38e+000	76	+2.16e+000	30
Modo: 8	+3.52e-002	0	+4.07e-003	0	+6.01e-001	8
Progressiva	+3.75e+000	53	+5.39e+000	76	+2.76e+000	39
Modo: 9	+5.60e-001	8	+2.71e-004	0	+3.98e-001	6
Progressiva	+4.31e+000	61	+5.39e+000	76	+3.16e+000	44
Modo: 10	+3.40e-001	5	+1.40e-001	2	+3.27e-001	5
Progressiva	+4.65e+000	65	+5.53e+000	78	+3.49e+000	49
Modo: 11	+2.53e-002	0	+5.77e-001	8	+6.30e-002	1
Progressiva	+4.68e+000	66	+6.10e+000	86	+3.55e+000	50
Modo: 12	+5.28e-002	1	+1.44e-001	2	+3.37e-002	0
Progressiva	+4.73e+000	66	+6.25e+000	88	+3.58e+000	50
Modo: 13	+1.83e-001	3	+1.91e-003	0	+1.23e-003	0
Progressiva	+4.91e+000	69	+6.25e+000	88	+3.58e+000	50
Modo: 14	+2.67e-003	0	+3.99e-002	1	+5.54e-003	0
Progressiva	+4.92e+000	69	+6.29e+000	88	+3.59e+000	50
Modo: 15	+8.22e-002	1	+2.89e-002	0	+3.79e-002	1
Progressiva	+5.00e+000	70	+6.32e+000	89	+3.63e+000	51
Modo: 16	+1.47e-003	0	+1.04e-002	0	+1.57e-001	2
Progressiva	+5.00e+000	70	+6.33e+000	89	+3.78e+000	53
Modo: 17	+1.05e-001	1	+3.22e-002	0	+1.41e-002	0
Progressiva	+5.10e+000	72	+6.36e+000	89	+3.80e+000	53
Modo: 18	+1.23e-001	2	+3.05e-003	0	+1.07e-004	0
Progressiva	+5.23e+000	73	+6.36e+000	89	+3.80e+000	53
Modo: 19	+5.55e-002	1	+2.37e-003	0	+5.77e-002	1
Progressiva	+5.28e+000	74	+6.37e+000	89	+3.86e+000	54
Modo: 20	+4.51e-002	1	+1.38e-002	0	+3.36e-001	5
Progressiva	+5.33e+000	75	+6.38e+000	90	+4.19e+000	59
Modo: 21	+7.32e-005	0	+1.16e-003	0	+3.16e-001	4
Progressiva	+5.33e+000	75	+6.38e+000	90	+4.51e+000	63

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 22	+3.89e-002	1	+3.27e-004	0	+1.26e-002	0
Progressiva	+5.37e+000	75	+6.38e+000	90	+4.52e+000	64
Modo: 23	+1.16e-002	0	+9.38e-003	0	+9.59e-001	13
Progressiva	+5.38e+000	76	+6.39e+000	90	+5.48e+000	77
Modo: 24	+2.63e-002	0	+8.13e-002	1	+7.33e-002	1
Progressiva	+5.40e+000	76	+6.47e+000	91	+5.55e+000	78
Modo: 25	+4.58e-003	0	+1.00e-003	0	+6.88e-002	1
Progressiva	+5.41e+000	76	+6.47e+000	91	+5.62e+000	79
Modo: 26	+1.01e-001	1	+4.87e-002	1	+8.73e-002	1
Progressiva	+5.51e+000	77	+6.52e+000	92	+5.71e+000	80
Modo: 27	+6.90e-002	1	+9.72e-002	1	+8.69e-003	0
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.72e+000	80
Modo: 28	+9.73e-004	0	+3.09e-003	0	+1.89e-002	0
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.74e+000	81
Modo: 29	+7.95e-007	0	+4.97e-004	0	+8.24e-003	0
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.74e+000	81
Modo: 30	+3.79e-002	1	+2.44e-005	0	+5.50e-003	0
Progressiva	+5.62e+000	79	+6.62e+000	93	+5.75e+000	81
Modo: 31	+2.41e-002	0	+2.76e-002	0	+5.54e-004	0
Progressiva	+5.64e+000	79	+6.65e+000	93	+5.75e+000	81
Modo: 32	+6.30e-007	0	+7.71e-004	0	+1.36e-002	0
Progressiva	+5.64e+000	79	+6.65e+000	93	+5.76e+000	81
Modo: 33	+9.07e-003	0	+4.97e-004	0	+2.61e-002	0
Progressiva	+5.65e+000	79	+6.65e+000	93	+5.79e+000	81
Modo: 34	+3.79e-002	1	+2.25e-003	0	+1.86e-003	0
Progressiva	+5.69e+000	80	+6.65e+000	94	+5.79e+000	81
Modo: 35	+4.39e-006	0	+1.55e-002	0	+2.31e-003	0
Progressiva	+5.69e+000	80	+6.67e+000	94	+5.79e+000	81
Modo: 36	+1.05e-002	0	+2.47e-003	0	+1.39e-003	0
Progressiva	+5.70e+000	80	+6.67e+000	94	+5.80e+000	81
Modo: 37	+5.66e-003	0	+1.71e-004	0	+2.01e-003	0
Progressiva	+5.70e+000	80	+6.67e+000	94	+5.80e+000	81
Modo: 38	+4.11e-002	1	+9.66e-004	0	+1.32e-003	0
Progressiva	+5.75e+000	81	+6.67e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 39	+1.92e-002	0	+7.56e-003	0	+1.19e-003	0
Progressiva	+5.76e+000	81	+6.68e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 40	+5.51e-002	1	+1.53e-003	0	+2.87e-003	0
Progressiva	+5.82e+000	82	+6.68e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 41	+2.19e-003	0	+9.61e-003	0	+1.66e-002	0
Progressiva	+5.82e+000	82	+6.69e+000	94	+5.82e+000	82
Modo: 42	+1.10e-002	0	+1.06e-002	0	+5.70e-003	0
Progressiva	+5.83e+000	82	+6.70e+000	94	+5.83e+000	82
Modo: 43	+5.90e-002	1	+2.45e-003	0	+1.50e-003	0
Progressiva	+5.89e+000	83	+6.70e+000	94	+5.83e+000	82
Modo: 44	+1.88e-002	0	+2.73e-003	0	+1.26e-002	0
Progressiva	+5.91e+000	83	+6.71e+000	94	+5.84e+000	82
Modo: 45	+1.24e-004	0	+2.67e-003	0	+4.30e-003	0
Progressiva	+5.91e+000	83	+6.71e+000	94	+5.84e+000	82
Modo: 46	+7.25e-002	1	+1.67e-003	0	+2.78e-003	0
Progressiva	+5.98e+000	84	+6.71e+000	94	+5.85e+000	82
Modo: 47	+2.48e-004	0	+2.78e-003	0	+2.81e-003	0
Progressiva	+5.98e+000	84	+6.71e+000	94	+5.85e+000	82
Modo: 48	+5.43e-003	0	+1.23e-002	0	+1.02e-003	0
Progressiva	+5.99e+000	84	+6.73e+000	95	+5.85e+000	82

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 49	+2.65e-002	0	+1.57e-002	0	+5.15e-003	0
Progressiva	+6.02e+000	85	+6.74e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 50	+8.19e-003	0	+1.22e-002	0	+3.18e-003	0
Progressiva	+6.02e+000	85	+6.75e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 51	+2.96e-002	0	+2.72e-003	0	+2.33e-004	0
Progressiva	+6.05e+000	85	+6.76e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 52	+2.10e-003	0	+5.77e-004	0	+2.42e-003	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.76e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 53	+2.16e-003	0	+9.84e-003	0	+7.18e-005	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 54	+6.05e-003	0	+4.42e-007	0	+2.52e-004	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 55	+1.07e-004	0	+1.11e-004	0	+1.02e-007	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 56	+3.23e-003	0	+2.12e-003	0	+1.30e-003	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 57	+2.31e-004	0	+1.29e-003	0	+2.28e-004	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 58	+7.70e-003	0	+3.70e-003	0	+1.64e-005	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 59	+9.44e-004	0	+3.71e-003	0	+6.26e-004	0
Progressiva	+6.08e+000	85	+6.78e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 60	+3.87e-003	0	+3.01e-003	0	+5.38e-004	0
Progressiva	+6.08e+000	85	+6.78e+000	95	+5.86e+000	82

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+7.11e+000	+7.11e+000	+7.11e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EX
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	3.101e+001	4.936e+000	2.026e-001	0.000e+000
2	3.383e+001	5.385e+000	1.857e-001	0.000e+000
3	4.513e+001	7.183e+000	1.392e-001	0.000e+000
4	5.070e+001	8.070e+000	1.239e-001	0.000e+000
5	5.360e+001	8.530e+000	1.172e-001	0.000e+000
6	5.477e+001	8.717e+000	1.147e-001	0.000e+000
7	5.795e+001	9.223e+000	1.084e-001	0.000e+000
8	6.055e+001	9.636e+000	1.038e-001	0.000e+000
9	6.454e+001	1.027e+001	9.735e-002	0.000e+000
10	7.352e+001	1.170e+001	8.546e-002	0.000e+000
11	9.454e+001	1.505e+001	6.646e-002	1.797e-166
12	1.043e+002	1.660e+001	6.023e-002	6.224e-155
13	1.070e+002	1.703e+001	5.873e-002	8.906e-153
14	1.233e+002	1.962e+001	5.097e-002	6.167e-138
15	1.387e+002	2.207e+001	4.530e-002	9.067e-126
16	1.439e+002	2.290e+001	4.366e-002	1.032e-121
17	1.531e+002	2.437e+001	4.104e-002	3.668e-114
18	1.602e+002	2.549e+001	3.923e-002	5.483e-109

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
19	1.628e+002	2.591e+001	3.859e-002	5.382e-108
20	1.736e+002	2.763e+001	3.620e-002	1.215e-101
21	1.862e+002	2.963e+001	3.375e-002	2.330e-094
22	1.919e+002	3.054e+001	3.275e-002	3.501e-089
23	1.947e+002	3.098e+001	3.228e-002	4.635e-089
24	2.099e+002	3.340e+001	2.994e-002	2.508e-080
25	2.112e+002	3.361e+001	2.975e-002	1.251e-079
26	2.214e+002	3.523e+001	2.838e-002	2.758e-074
27	2.253e+002	3.585e+001	2.789e-002	1.067e-072
28	2.284e+002	3.636e+001	2.750e-002	2.047e-070
29	2.360e+002	3.756e+001	2.663e-002	5.856e-067
30	2.443e+002	3.888e+001	2.572e-002	9.591e-064
31	2.482e+002	3.950e+001	2.532e-002	6.335e-062
32	2.502e+002	3.983e+001	2.511e-002	3.225e-061
33	2.623e+002	4.174e+001	2.396e-002	8.551e-056
34	2.646e+002	4.211e+001	2.375e-002	2.773e-055
35	2.702e+002	4.300e+001	2.326e-002	1.132e-053
36	2.727e+002	4.340e+001	2.304e-002	8.172e-052
37	2.800e+002	4.457e+001	2.244e-002	1.621e-050
38	2.860e+002	4.553e+001	2.197e-002	5.595e-049
39	2.946e+002	4.689e+001	2.133e-002	9.164e-046
40	2.967e+002	4.722e+001	2.118e-002	1.160e-044
41	3.013e+002	4.795e+001	2.086e-002	3.210e-043
42	3.079e+002	4.900e+001	2.041e-002	6.023e-042
43	3.141e+002	5.000e+001	2.000e-002	3.894e-039
44	3.189e+002	5.075e+001	1.971e-002	3.034e-039
45	3.250e+002	5.173e+001	1.933e-002	7.262e-037
46	3.271e+002	5.206e+001	1.921e-002	2.505e-036
47	3.364e+002	5.353e+001	1.868e-002	3.701e-034
48	3.399e+002	5.410e+001	1.848e-002	2.145e-033
49	3.437e+002	5.471e+001	1.828e-002	5.777e-033
50	3.495e+002	5.563e+001	1.798e-002	1.514e-032
51	3.577e+002	5.693e+001	1.757e-002	3.252e-030
52	3.629e+002	5.776e+001	1.731e-002	3.207e-029
53	3.675e+002	5.848e+001	1.710e-002	6.945e-029
54	3.750e+002	5.968e+001	1.676e-002	2.407e-028
55	3.812e+002	6.067e+001	1.648e-002	3.702e-027
56	3.948e+002	6.284e+001	1.591e-002	2.329e-025
57	3.993e+002	6.355e+001	1.573e-002	3.258e-024
58	4.062e+002	6.465e+001	1.547e-002	9.631e-023
59	4.106e+002	6.535e+001	1.530e-002	7.900e-023
60	4.169e+002	6.634e+001	1.507e-002	2.397e-021

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.225e+000	-4.364e-001
2	-1.979e-001	2.166e+000
3	-1.429e+000	-1.104e-002
4	-2.798e-001	2.580e-001
5	1.493e-001	2.184e-002
6	3.323e-002	-3.683e-001
7	-1.755e-001	5.426e-001
8	-1.877e-001	-6.377e-002
9	-7.486e-001	-1.647e-002

Novembre 2016

Modo	Direz.X	Direz.Y
10	-5.828e-001	-3.737e-001
11	1.590e-001	-7.598e-001
12	-2.299e-001	3.799e-001
13	-4.280e-001	4.367e-002
14	-5.164e-002	-1.998e-001
15	-2.867e-001	-1.700e-001
16	3.828e-002	1.018e-001
17	-3.235e-001	-1.793e-001
18	-3.503e-001	5.527e-002
19	2.355e-001	-4.865e-002
20	-2.124e-001	-1.174e-001
21	8.558e-003	3.405e-002
22	-1.971e-001	-1.808e-002
23	1.077e-001	-9.687e-002
24	-1.623e-001	2.851e-001
25	-6.766e-002	3.164e-002
26	3.176e-001	-2.208e-001
27	2.626e-001	3.118e-001
28	-3.120e-002	-5.562e-002
29	-8.914e-004	-2.229e-002
30	-1.946e-001	-4.937e-003
31	-1.551e-001	1.662e-001
32	-7.934e-004	-2.776e-002
33	-9.526e-002	-2.228e-002
34	-1.946e-001	4.740e-002
35	-2.096e-003	1.246e-001
36	1.023e-001	-4.971e-002
37	7.522e-002	1.308e-002
38	-2.027e-001	-3.108e-002
39	1.387e-001	8.696e-002
40	-2.347e-001	3.907e-002
41	-4.678e-002	-9.803e-002
42	-1.051e-001	-1.028e-001
43	2.429e-001	-4.954e-002
44	-1.372e-001	5.229e-002
45	1.113e-002	-5.165e-002
46	-2.692e-001	-4.083e-002
47	1.573e-002	-5.269e-002
48	7.367e-002	1.111e-001
49	-1.628e-001	1.252e-001
50	-9.050e-002	-1.106e-001
51	-1.719e-001	5.219e-002
52	4.579e-002	-2.402e-002
53	-4.646e-002	9.921e-002
54	7.781e-002	6.646e-004
55	-1.036e-002	-1.054e-002
56	5.680e-002	-4.604e-002
57	1.519e-002	3.595e-002
58	8.774e-002	6.080e-002
59	-3.073e-002	6.095e-002
60	-6.224e-002	-5.483e-002

MASSA ECCITATA

Novembre 2016

PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.50e+000	21	+1.90e-001	3	+6.86e-002	1
Progressiva	+1.50e+000	21	+1.90e-001	3	+6.86e-002	1
Modo: 2	+3.92e-002	1	+4.69e+000	66	+3.82e-006	0
Progressiva	+1.54e+000	22	+4.88e+000	69	+6.86e-002	1
Modo: 3	+2.04e+000	29	+1.22e-004	0	+5.56e-001	8
Progressiva	+3.58e+000	50	+4.88e+000	69	+6.25e-001	9
Modo: 4	+7.83e-002	1	+6.65e-002	1	+1.37e-005	0
Progressiva	+3.66e+000	51	+4.95e+000	70	+6.25e-001	9
Modo: 5	+2.23e-002	0	+4.77e-004	0	+1.52e-002	0
Progressiva	+3.68e+000	52	+4.95e+000	70	+6.40e-001	9
Modo: 6	+1.10e-003	0	+1.36e-001	2	+1.45e+000	20
Progressiva	+3.68e+000	52	+5.09e+000	71	+2.09e+000	29
Modo: 7	+3.08e-002	0	+2.94e-001	4	+7.14e-002	1
Progressiva	+3.72e+000	52	+5.38e+000	76	+2.16e+000	30
Modo: 8	+3.52e-002	0	+4.07e-003	0	+6.01e-001	8
Progressiva	+3.75e+000	53	+5.39e+000	76	+2.76e+000	39
Modo: 9	+5.60e-001	8	+2.71e-004	0	+3.98e-001	6
Progressiva	+4.31e+000	61	+5.39e+000	76	+3.16e+000	44
Modo: 10	+3.40e-001	5	+1.40e-001	2	+3.27e-001	5
Progressiva	+4.65e+000	65	+5.53e+000	78	+3.49e+000	49
Modo: 11	+2.53e-002	0	+5.77e-001	8	+6.30e-002	1
Progressiva	+4.68e+000	66	+6.10e+000	86	+3.55e+000	50
Modo: 12	+5.28e-002	1	+1.44e-001	2	+3.37e-002	0
Progressiva	+4.73e+000	66	+6.25e+000	88	+3.58e+000	50
Modo: 13	+1.83e-001	3	+1.91e-003	0	+1.23e-003	0
Progressiva	+4.91e+000	69	+6.25e+000	88	+3.58e+000	50
Modo: 14	+2.67e-003	0	+3.99e-002	1	+5.54e-003	0
Progressiva	+4.92e+000	69	+6.29e+000	88	+3.59e+000	50
Modo: 15	+8.22e-002	1	+2.89e-002	0	+3.79e-002	1
Progressiva	+5.00e+000	70	+6.32e+000	89	+3.63e+000	51
Modo: 16	+1.47e-003	0	+1.04e-002	0	+1.57e-001	2
Progressiva	+5.00e+000	70	+6.33e+000	89	+3.78e+000	53
Modo: 17	+1.05e-001	1	+3.22e-002	0	+1.41e-002	0
Progressiva	+5.10e+000	72	+6.36e+000	89	+3.80e+000	53
Modo: 18	+1.23e-001	2	+3.05e-003	0	+1.07e-004	0
Progressiva	+5.23e+000	73	+6.36e+000	89	+3.80e+000	53
Modo: 19	+5.55e-002	1	+2.37e-003	0	+5.77e-002	1
Progressiva	+5.28e+000	74	+6.37e+000	89	+3.86e+000	54
Modo: 20	+4.51e-002	1	+1.38e-002	0	+3.36e-001	5
Progressiva	+5.33e+000	75	+6.38e+000	90	+4.19e+000	59
Modo: 21	+7.32e-005	0	+1.16e-003	0	+3.16e-001	4
Progressiva	+5.33e+000	75	+6.38e+000	90	+4.51e+000	63
Modo: 22	+3.89e-002	1	+3.27e-004	0	+1.26e-002	0
Progressiva	+5.37e+000	75	+6.38e+000	90	+4.52e+000	64
Modo: 23	+1.16e-002	0	+9.38e-003	0	+9.59e-001	13
Progressiva	+5.38e+000	76	+6.39e+000	90	+5.48e+000	77
Modo: 24	+2.63e-002	0	+8.13e-002	1	+7.33e-002	1
Progressiva	+5.40e+000	76	+6.47e+000	91	+5.55e+000	78
Modo: 25	+4.58e-003	0	+1.00e-003	0	+6.88e-002	1
Progressiva	+5.41e+000	76	+6.47e+000	91	+5.62e+000	79
Modo: 26	+1.01e-001	1	+4.87e-002	1	+8.73e-002	1
Progressiva	+5.51e+000	77	+6.52e+000	92	+5.71e+000	80
Modo: 27	+6.90e-002	1	+9.72e-002	1	+8.69e-003	0

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.72e+000	80
Modo: 28	+9.73e-004	0	+3.09e-003	0	+1.89e-002	0
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.74e+000	81
Modo: 29	+7.95e-007	0	+4.97e-004	0	+8.24e-003	0
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.74e+000	81
Modo: 30	+3.79e-002	1	+2.44e-005	0	+5.50e-003	0
Progressiva	+5.62e+000	79	+6.62e+000	93	+5.75e+000	81
Modo: 31	+2.41e-002	0	+2.76e-002	0	+5.54e-004	0
Progressiva	+5.64e+000	79	+6.65e+000	93	+5.75e+000	81
Modo: 32	+6.30e-007	0	+7.71e-004	0	+1.36e-002	0
Progressiva	+5.64e+000	79	+6.65e+000	93	+5.76e+000	81
Modo: 33	+9.07e-003	0	+4.97e-004	0	+2.61e-002	0
Progressiva	+5.65e+000	79	+6.65e+000	93	+5.79e+000	81
Modo: 34	+3.79e-002	1	+2.25e-003	0	+1.86e-003	0
Progressiva	+5.69e+000	80	+6.65e+000	94	+5.79e+000	81
Modo: 35	+4.39e-006	0	+1.55e-002	0	+2.31e-003	0
Progressiva	+5.69e+000	80	+6.67e+000	94	+5.79e+000	81
Modo: 36	+1.05e-002	0	+2.47e-003	0	+1.39e-003	0
Progressiva	+5.70e+000	80	+6.67e+000	94	+5.80e+000	81
Modo: 37	+5.66e-003	0	+1.71e-004	0	+2.01e-003	0
Progressiva	+5.70e+000	80	+6.67e+000	94	+5.80e+000	81
Modo: 38	+4.11e-002	1	+9.66e-004	0	+1.32e-003	0
Progressiva	+5.75e+000	81	+6.67e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 39	+1.92e-002	0	+7.56e-003	0	+1.19e-003	0
Progressiva	+5.76e+000	81	+6.68e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 40	+5.51e-002	1	+1.53e-003	0	+2.87e-003	0
Progressiva	+5.82e+000	82	+6.68e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 41	+2.19e-003	0	+9.61e-003	0	+1.66e-002	0
Progressiva	+5.82e+000	82	+6.69e+000	94	+5.82e+000	82
Modo: 42	+1.10e-002	0	+1.06e-002	0	+5.70e-003	0
Progressiva	+5.83e+000	82	+6.70e+000	94	+5.83e+000	82
Modo: 43	+5.90e-002	1	+2.45e-003	0	+1.50e-003	0
Progressiva	+5.89e+000	83	+6.70e+000	94	+5.83e+000	82
Modo: 44	+1.88e-002	0	+2.73e-003	0	+1.26e-002	0
Progressiva	+5.91e+000	83	+6.71e+000	94	+5.84e+000	82
Modo: 45	+1.24e-004	0	+2.67e-003	0	+4.30e-003	0
Progressiva	+5.91e+000	83	+6.71e+000	94	+5.84e+000	82
Modo: 46	+7.25e-002	1	+1.67e-003	0	+2.78e-003	0
Progressiva	+5.98e+000	84	+6.71e+000	94	+5.85e+000	82
Modo: 47	+2.48e-004	0	+2.78e-003	0	+2.81e-003	0
Progressiva	+5.98e+000	84	+6.71e+000	94	+5.85e+000	82
Modo: 48	+5.43e-003	0	+1.23e-002	0	+1.02e-003	0
Progressiva	+5.99e+000	84	+6.73e+000	95	+5.85e+000	82
Modo: 49	+2.65e-002	0	+1.57e-002	0	+5.15e-003	0
Progressiva	+6.02e+000	85	+6.74e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 50	+8.19e-003	0	+1.22e-002	0	+3.18e-003	0
Progressiva	+6.02e+000	85	+6.75e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 51	+2.96e-002	0	+2.72e-003	0	+2.33e-004	0
Progressiva	+6.05e+000	85	+6.76e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 52	+2.10e-003	0	+5.77e-004	0	+2.42e-003	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.76e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 53	+2.16e-003	0	+9.84e-003	0	+7.18e-005	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 54	+6.05e-003	0	+4.42e-007	0	+2.52e-004	0

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 55	+1.07e-004	0	+1.11e-004	0	+1.02e-007	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 56	+3.23e-003	0	+2.12e-003	0	+1.30e-003	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 57	+2.31e-004	0	+1.29e-003	0	+2.28e-004	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 58	+7.70e-003	0	+3.70e-003	0	+1.64e-005	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 59	+9.44e-004	0	+3.71e-003	0	+6.26e-004	0
Progressiva	+6.08e+000	85	+6.78e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 60	+3.87e-003	0	+3.01e-003	0	+5.38e-004	0
Progressiva	+6.08e+000	85	+6.78e+000	95	+5.86e+000	82

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+7.11e+000	+7.11e+000	+7.11e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	3.101e+001	4.936e+000	2.026e-001	0.000e+000
2	3.383e+001	5.385e+000	1.857e-001	0.000e+000
3	4.513e+001	7.183e+000	1.392e-001	0.000e+000
4	5.070e+001	8.070e+000	1.239e-001	0.000e+000
5	5.360e+001	8.530e+000	1.172e-001	0.000e+000
6	5.477e+001	8.717e+000	1.147e-001	0.000e+000
7	5.795e+001	9.223e+000	1.084e-001	0.000e+000
8	6.055e+001	9.636e+000	1.038e-001	0.000e+000
9	6.454e+001	1.027e+001	9.735e-002	0.000e+000
10	7.352e+001	1.170e+001	8.546e-002	0.000e+000
11	9.454e+001	1.505e+001	6.646e-002	1.797e-166
12	1.043e+002	1.660e+001	6.023e-002	6.224e-155
13	1.070e+002	1.703e+001	5.873e-002	8.906e-153
14	1.233e+002	1.962e+001	5.097e-002	6.167e-138
15	1.387e+002	2.207e+001	4.530e-002	9.067e-126
16	1.439e+002	2.290e+001	4.366e-002	1.032e-121
17	1.531e+002	2.437e+001	4.104e-002	3.668e-114
18	1.602e+002	2.549e+001	3.923e-002	5.483e-109
19	1.628e+002	2.591e+001	3.859e-002	5.382e-108
20	1.736e+002	2.763e+001	3.620e-002	1.215e-101
21	1.862e+002	2.963e+001	3.375e-002	2.330e-094
22	1.919e+002	3.054e+001	3.275e-002	3.501e-089
23	1.947e+002	3.098e+001	3.228e-002	4.635e-089
24	2.099e+002	3.340e+001	2.994e-002	2.508e-080
25	2.112e+002	3.361e+001	2.975e-002	1.251e-079
26	2.214e+002	3.523e+001	2.838e-002	2.758e-074
27	2.253e+002	3.585e+001	2.789e-002	1.067e-072
28	2.284e+002	3.636e+001	2.750e-002	2.047e-070
29	2.360e+002	3.756e+001	2.663e-002	5.856e-067

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
30	2.443e+002	3.888e+001	2.572e-002	9.591e-064
31	2.482e+002	3.950e+001	2.532e-002	6.335e-062
32	2.502e+002	3.983e+001	2.511e-002	3.225e-061
33	2.623e+002	4.174e+001	2.396e-002	8.551e-056
34	2.646e+002	4.211e+001	2.375e-002	2.773e-055
35	2.702e+002	4.300e+001	2.326e-002	1.132e-053
36	2.727e+002	4.340e+001	2.304e-002	8.172e-052
37	2.800e+002	4.457e+001	2.244e-002	1.621e-050
38	2.860e+002	4.553e+001	2.197e-002	5.595e-049
39	2.946e+002	4.689e+001	2.133e-002	9.164e-046
40	2.967e+002	4.722e+001	2.118e-002	1.160e-044
41	3.013e+002	4.795e+001	2.086e-002	3.210e-043
42	3.079e+002	4.900e+001	2.041e-002	6.023e-042
43	3.141e+002	5.000e+001	2.000e-002	3.894e-039
44	3.189e+002	5.075e+001	1.971e-002	3.034e-039
45	3.250e+002	5.173e+001	1.933e-002	7.262e-037
46	3.271e+002	5.206e+001	1.921e-002	2.505e-036
47	3.364e+002	5.353e+001	1.868e-002	3.701e-034
48	3.399e+002	5.410e+001	1.848e-002	2.145e-033
49	3.437e+002	5.471e+001	1.828e-002	5.777e-033
50	3.495e+002	5.563e+001	1.798e-002	1.514e-032
51	3.577e+002	5.693e+001	1.757e-002	3.252e-030
52	3.629e+002	5.776e+001	1.731e-002	3.207e-029
53	3.675e+002	5.848e+001	1.710e-002	6.945e-029
54	3.750e+002	5.968e+001	1.676e-002	2.407e-028
55	3.812e+002	6.067e+001	1.648e-002	3.702e-027
56	3.948e+002	6.284e+001	1.591e-002	2.329e-025
57	3.993e+002	6.355e+001	1.573e-002	3.258e-024
58	4.062e+002	6.465e+001	1.547e-002	9.631e-023
59	4.106e+002	6.535e+001	1.530e-002	7.900e-023
60	4.169e+002	6.634e+001	1.507e-002	2.397e-021

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.225e+000	-4.364e-001
2	-1.979e-001	2.166e+000
3	-1.429e+000	-1.104e-002
4	-2.798e-001	2.580e-001
5	1.493e-001	2.184e-002
6	3.323e-002	-3.683e-001
7	-1.755e-001	5.426e-001
8	-1.877e-001	-6.377e-002
9	-7.486e-001	-1.647e-002
10	-5.828e-001	-3.737e-001
11	1.590e-001	-7.598e-001
12	-2.299e-001	3.799e-001
13	-4.280e-001	4.367e-002
14	-5.164e-002	-1.998e-001
15	-2.867e-001	-1.700e-001
16	3.828e-002	1.018e-001
17	-3.235e-001	-1.793e-001
18	-3.503e-001	5.527e-002
19	2.355e-001	-4.865e-002
20	-2.124e-001	-1.174e-001

Modo	Direz.X	Direz.Y
21	8.558e-003	3.405e-002
22	-1.971e-001	-1.808e-002
23	1.077e-001	-9.687e-002
24	-1.623e-001	2.851e-001
25	-6.766e-002	3.164e-002
26	3.176e-001	-2.208e-001
27	2.626e-001	3.118e-001
28	-3.120e-002	-5.562e-002
29	-8.914e-004	-2.229e-002
30	-1.946e-001	-4.937e-003
31	-1.551e-001	1.662e-001
32	-7.934e-004	-2.776e-002
33	-9.526e-002	-2.228e-002
34	-1.946e-001	4.740e-002
35	-2.096e-003	1.246e-001
36	1.023e-001	-4.971e-002
37	7.522e-002	1.308e-002
38	-2.027e-001	-3.108e-002
39	1.387e-001	8.696e-002
40	-2.347e-001	3.907e-002
41	-4.678e-002	-9.803e-002
42	-1.051e-001	-1.028e-001
43	2.429e-001	-4.954e-002
44	-1.372e-001	5.229e-002
45	1.113e-002	-5.165e-002
46	-2.692e-001	-4.083e-002
47	1.573e-002	-5.269e-002
48	7.367e-002	1.111e-001
49	-1.628e-001	1.252e-001
50	-9.050e-002	-1.106e-001
51	-1.719e-001	5.219e-002
52	4.579e-002	-2.402e-002
53	-4.646e-002	9.921e-002
54	7.781e-002	6.646e-004
55	-1.036e-002	-1.054e-002
56	5.680e-002	-4.604e-002
57	1.519e-002	3.595e-002
58	8.774e-002	6.080e-002
59	-3.073e-002	6.095e-002
60	-6.224e-002	-5.483e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.50e+000	21	+1.90e-001	3	+6.86e-002	1
Progressiva	+1.50e+000	21	+1.90e-001	3	+6.86e-002	1
Modo: 2	+3.92e-002	1	+4.69e+000	66	+3.82e-006	0
Progressiva	+1.54e+000	22	+4.88e+000	69	+6.86e-002	1
Modo: 3	+2.04e+000	29	+1.22e-004	0	+5.56e-001	8
Progressiva	+3.58e+000	50	+4.88e+000	69	+6.25e-001	9
Modo: 4	+7.83e-002	1	+6.65e-002	1	+1.37e-005	0
Progressiva	+3.66e+000	51	+4.95e+000	70	+6.25e-001	9
Modo: 5	+2.23e-002	0	+4.77e-004	0	+1.52e-002	0

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+3.68e+000	52	+4.95e+000	70	+6.40e-001	9
Modo: 6	+1.10e-003	0	+1.36e-001	2	+1.45e+000	20
Progressiva	+3.68e+000	52	+5.09e+000	71	+2.09e+000	29
Modo: 7	+3.08e-002	0	+2.94e-001	4	+7.14e-002	1
Progressiva	+3.72e+000	52	+5.38e+000	76	+2.16e+000	30
Modo: 8	+3.52e-002	0	+4.07e-003	0	+6.01e-001	8
Progressiva	+3.75e+000	53	+5.39e+000	76	+2.76e+000	39
Modo: 9	+5.60e-001	8	+2.71e-004	0	+3.98e-001	6
Progressiva	+4.31e+000	61	+5.39e+000	76	+3.16e+000	44
Modo: 10	+3.40e-001	5	+1.40e-001	2	+3.27e-001	5
Progressiva	+4.65e+000	65	+5.53e+000	78	+3.49e+000	49
Modo: 11	+2.53e-002	0	+5.77e-001	8	+6.30e-002	1
Progressiva	+4.68e+000	66	+6.10e+000	86	+3.55e+000	50
Modo: 12	+5.28e-002	1	+1.44e-001	2	+3.37e-002	0
Progressiva	+4.73e+000	66	+6.25e+000	88	+3.58e+000	50
Modo: 13	+1.83e-001	3	+1.91e-003	0	+1.23e-003	0
Progressiva	+4.91e+000	69	+6.25e+000	88	+3.58e+000	50
Modo: 14	+2.67e-003	0	+3.99e-002	1	+5.54e-003	0
Progressiva	+4.92e+000	69	+6.29e+000	88	+3.59e+000	50
Modo: 15	+8.22e-002	1	+2.89e-002	0	+3.79e-002	1
Progressiva	+5.00e+000	70	+6.32e+000	89	+3.63e+000	51
Modo: 16	+1.47e-003	0	+1.04e-002	0	+1.57e-001	2
Progressiva	+5.00e+000	70	+6.33e+000	89	+3.78e+000	53
Modo: 17	+1.05e-001	1	+3.22e-002	0	+1.41e-002	0
Progressiva	+5.10e+000	72	+6.36e+000	89	+3.80e+000	53
Modo: 18	+1.23e-001	2	+3.05e-003	0	+1.07e-004	0
Progressiva	+5.23e+000	73	+6.36e+000	89	+3.80e+000	53
Modo: 19	+5.55e-002	1	+2.37e-003	0	+5.77e-002	1
Progressiva	+5.28e+000	74	+6.37e+000	89	+3.86e+000	54
Modo: 20	+4.51e-002	1	+1.38e-002	0	+3.36e-001	5
Progressiva	+5.33e+000	75	+6.38e+000	90	+4.19e+000	59
Modo: 21	+7.32e-005	0	+1.16e-003	0	+3.16e-001	4
Progressiva	+5.33e+000	75	+6.38e+000	90	+4.51e+000	63
Modo: 22	+3.89e-002	1	+3.27e-004	0	+1.26e-002	0
Progressiva	+5.37e+000	75	+6.38e+000	90	+4.52e+000	64
Modo: 23	+1.16e-002	0	+9.38e-003	0	+9.59e-001	13
Progressiva	+5.38e+000	76	+6.39e+000	90	+5.48e+000	77
Modo: 24	+2.63e-002	0	+8.13e-002	1	+7.33e-002	1
Progressiva	+5.40e+000	76	+6.47e+000	91	+5.55e+000	78
Modo: 25	+4.58e-003	0	+1.00e-003	0	+6.88e-002	1
Progressiva	+5.41e+000	76	+6.47e+000	91	+5.62e+000	79
Modo: 26	+1.01e-001	1	+4.87e-002	1	+8.73e-002	1
Progressiva	+5.51e+000	77	+6.52e+000	92	+5.71e+000	80
Modo: 27	+6.90e-002	1	+9.72e-002	1	+8.69e-003	0
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.72e+000	80
Modo: 28	+9.73e-004	0	+3.09e-003	0	+1.89e-002	0
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.74e+000	81
Modo: 29	+7.95e-007	0	+4.97e-004	0	+8.24e-003	0
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.74e+000	81
Modo: 30	+3.79e-002	1	+2.44e-005	0	+5.50e-003	0
Progressiva	+5.62e+000	79	+6.62e+000	93	+5.75e+000	81
Modo: 31	+2.41e-002	0	+2.76e-002	0	+5.54e-004	0
Progressiva	+5.64e+000	79	+6.65e+000	93	+5.75e+000	81
Modo: 32	+6.30e-007	0	+7.71e-004	0	+1.36e-002	0

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+5.64e+000	79	+6.65e+000	93	+5.76e+000	81
Modo: 33	+9.07e-003	0	+4.97e-004	0	+2.61e-002	0
Progressiva	+5.65e+000	79	+6.65e+000	93	+5.79e+000	81
Modo: 34	+3.79e-002	1	+2.25e-003	0	+1.86e-003	0
Progressiva	+5.69e+000	80	+6.65e+000	94	+5.79e+000	81
Modo: 35	+4.39e-006	0	+1.55e-002	0	+2.31e-003	0
Progressiva	+5.69e+000	80	+6.67e+000	94	+5.79e+000	81
Modo: 36	+1.05e-002	0	+2.47e-003	0	+1.39e-003	0
Progressiva	+5.70e+000	80	+6.67e+000	94	+5.80e+000	81
Modo: 37	+5.66e-003	0	+1.71e-004	0	+2.01e-003	0
Progressiva	+5.70e+000	80	+6.67e+000	94	+5.80e+000	81
Modo: 38	+4.11e-002	1	+9.66e-004	0	+1.32e-003	0
Progressiva	+5.75e+000	81	+6.67e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 39	+1.92e-002	0	+7.56e-003	0	+1.19e-003	0
Progressiva	+5.76e+000	81	+6.68e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 40	+5.51e-002	1	+1.53e-003	0	+2.87e-003	0
Progressiva	+5.82e+000	82	+6.68e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 41	+2.19e-003	0	+9.61e-003	0	+1.66e-002	0
Progressiva	+5.82e+000	82	+6.69e+000	94	+5.82e+000	82
Modo: 42	+1.10e-002	0	+1.06e-002	0	+5.70e-003	0
Progressiva	+5.83e+000	82	+6.70e+000	94	+5.83e+000	82
Modo: 43	+5.90e-002	1	+2.45e-003	0	+1.50e-003	0
Progressiva	+5.89e+000	83	+6.70e+000	94	+5.83e+000	82
Modo: 44	+1.88e-002	0	+2.73e-003	0	+1.26e-002	0
Progressiva	+5.91e+000	83	+6.71e+000	94	+5.84e+000	82
Modo: 45	+1.24e-004	0	+2.67e-003	0	+4.30e-003	0
Progressiva	+5.91e+000	83	+6.71e+000	94	+5.84e+000	82
Modo: 46	+7.25e-002	1	+1.67e-003	0	+2.78e-003	0
Progressiva	+5.98e+000	84	+6.71e+000	94	+5.85e+000	82
Modo: 47	+2.48e-004	0	+2.78e-003	0	+2.81e-003	0
Progressiva	+5.98e+000	84	+6.71e+000	94	+5.85e+000	82
Modo: 48	+5.43e-003	0	+1.23e-002	0	+1.02e-003	0
Progressiva	+5.99e+000	84	+6.73e+000	95	+5.85e+000	82
Modo: 49	+2.65e-002	0	+1.57e-002	0	+5.15e-003	0
Progressiva	+6.02e+000	85	+6.74e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 50	+8.19e-003	0	+1.22e-002	0	+3.18e-003	0
Progressiva	+6.02e+000	85	+6.75e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 51	+2.96e-002	0	+2.72e-003	0	+2.33e-004	0
Progressiva	+6.05e+000	85	+6.76e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 52	+2.10e-003	0	+5.77e-004	0	+2.42e-003	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.76e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 53	+2.16e-003	0	+9.84e-003	0	+7.18e-005	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 54	+6.05e-003	0	+4.42e-007	0	+2.52e-004	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 55	+1.07e-004	0	+1.11e-004	0	+1.02e-007	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 56	+3.23e-003	0	+2.12e-003	0	+1.30e-003	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 57	+2.31e-004	0	+1.29e-003	0	+2.28e-004	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 58	+7.70e-003	0	+3.70e-003	0	+1.64e-005	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 59	+9.44e-004	0	+3.71e-003	0	+6.26e-004	0

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+6.08e+000	85	+6.78e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 60	+3.87e-003	0	+3.01e-003	0	+5.38e-004	0
Progressiva	+6.08e+000	85	+6.78e+000	95	+5.86e+000	82

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+7.11e+000	+7.11e+000	+7.11e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	3.101e+001	4.936e+000	2.026e-001	0.000e+000
2	3.383e+001	5.385e+000	1.857e-001	0.000e+000
3	4.513e+001	7.183e+000	1.392e-001	0.000e+000
4	5.070e+001	8.070e+000	1.239e-001	0.000e+000
5	5.360e+001	8.530e+000	1.172e-001	0.000e+000
6	5.477e+001	8.717e+000	1.147e-001	0.000e+000
7	5.795e+001	9.223e+000	1.084e-001	0.000e+000
8	6.055e+001	9.636e+000	1.038e-001	0.000e+000
9	6.454e+001	1.027e+001	9.735e-002	0.000e+000
10	7.352e+001	1.170e+001	8.546e-002	0.000e+000
11	9.454e+001	1.505e+001	6.646e-002	1.797e-166
12	1.043e+002	1.660e+001	6.023e-002	6.224e-155
13	1.070e+002	1.703e+001	5.873e-002	8.906e-153
14	1.233e+002	1.962e+001	5.097e-002	6.167e-138
15	1.387e+002	2.207e+001	4.530e-002	9.067e-126
16	1.439e+002	2.290e+001	4.366e-002	1.032e-121
17	1.531e+002	2.437e+001	4.104e-002	3.668e-114
18	1.602e+002	2.549e+001	3.923e-002	5.483e-109
19	1.628e+002	2.591e+001	3.859e-002	5.382e-108
20	1.736e+002	2.763e+001	3.620e-002	1.215e-101
21	1.862e+002	2.963e+001	3.375e-002	2.330e-094
22	1.919e+002	3.054e+001	3.275e-002	3.501e-089
23	1.947e+002	3.098e+001	3.228e-002	4.635e-089
24	2.099e+002	3.340e+001	2.994e-002	2.508e-080
25	2.112e+002	3.361e+001	2.975e-002	1.251e-079
26	2.214e+002	3.523e+001	2.838e-002	2.758e-074
27	2.253e+002	3.585e+001	2.789e-002	1.067e-072
28	2.284e+002	3.636e+001	2.750e-002	2.047e-070
29	2.360e+002	3.756e+001	2.663e-002	5.856e-067
30	2.443e+002	3.888e+001	2.572e-002	9.591e-064
31	2.482e+002	3.950e+001	2.532e-002	6.335e-062
32	2.502e+002	3.983e+001	2.511e-002	3.225e-061
33	2.623e+002	4.174e+001	2.396e-002	8.551e-056
34	2.646e+002	4.211e+001	2.375e-002	2.773e-055
35	2.702e+002	4.300e+001	2.326e-002	1.132e-053
36	2.727e+002	4.340e+001	2.304e-002	8.172e-052
37	2.800e+002	4.457e+001	2.244e-002	1.621e-050
38	2.860e+002	4.553e+001	2.197e-002	5.595e-049
39	2.946e+002	4.689e+001	2.133e-002	9.164e-046

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
40	2.967e+002	4.722e+001	2.118e-002	1.160e-044
41	3.013e+002	4.795e+001	2.086e-002	3.210e-043
42	3.079e+002	4.900e+001	2.041e-002	6.023e-042
43	3.141e+002	5.000e+001	2.000e-002	3.894e-039
44	3.189e+002	5.075e+001	1.971e-002	3.034e-039
45	3.250e+002	5.173e+001	1.933e-002	7.262e-037
46	3.271e+002	5.206e+001	1.921e-002	2.505e-036
47	3.364e+002	5.353e+001	1.868e-002	3.701e-034
48	3.399e+002	5.410e+001	1.848e-002	2.145e-033
49	3.437e+002	5.471e+001	1.828e-002	5.777e-033
50	3.495e+002	5.563e+001	1.798e-002	1.514e-032
51	3.577e+002	5.693e+001	1.757e-002	3.252e-030
52	3.629e+002	5.776e+001	1.731e-002	3.207e-029
53	3.675e+002	5.848e+001	1.710e-002	6.945e-029
54	3.750e+002	5.968e+001	1.676e-002	2.407e-028
55	3.812e+002	6.067e+001	1.648e-002	3.702e-027
56	3.948e+002	6.284e+001	1.591e-002	2.329e-025
57	3.993e+002	6.355e+001	1.573e-002	3.258e-024
58	4.062e+002	6.465e+001	1.547e-002	9.631e-023
59	4.106e+002	6.535e+001	1.530e-002	7.900e-023
60	4.169e+002	6.634e+001	1.507e-002	2.397e-021

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.225e+000	-4.364e-001
2	-1.979e-001	2.166e+000
3	-1.429e+000	-1.104e-002
4	-2.798e-001	2.580e-001
5	1.493e-001	2.184e-002
6	3.323e-002	-3.683e-001
7	-1.755e-001	5.426e-001
8	-1.877e-001	-6.377e-002
9	-7.486e-001	-1.647e-002
10	-5.828e-001	-3.737e-001
11	1.590e-001	-7.598e-001
12	-2.299e-001	3.799e-001
13	-4.280e-001	4.367e-002
14	-5.164e-002	-1.998e-001
15	-2.867e-001	-1.700e-001
16	3.828e-002	1.018e-001
17	-3.235e-001	-1.793e-001
18	-3.503e-001	5.527e-002
19	2.355e-001	-4.865e-002
20	-2.124e-001	-1.174e-001
21	8.558e-003	3.405e-002
22	-1.971e-001	-1.808e-002
23	1.077e-001	-9.687e-002
24	-1.623e-001	2.851e-001
25	-6.766e-002	3.164e-002
26	3.176e-001	-2.208e-001
27	2.626e-001	3.118e-001
28	-3.120e-002	-5.562e-002
29	-8.914e-004	-2.229e-002
30	-1.946e-001	-4.937e-003

Novembre 2016

Modo	Direz.X	Direz.Y
31	-1.551e-001	1.662e-001
32	-7.934e-004	-2.776e-002
33	-9.526e-002	-2.228e-002
34	-1.946e-001	4.740e-002
35	-2.096e-003	1.246e-001
36	1.023e-001	-4.971e-002
37	7.522e-002	1.308e-002
38	-2.027e-001	-3.108e-002
39	1.387e-001	8.696e-002
40	-2.347e-001	3.907e-002
41	-4.678e-002	-9.803e-002
42	-1.051e-001	-1.028e-001
43	2.429e-001	-4.954e-002
44	-1.372e-001	5.229e-002
45	1.113e-002	-5.165e-002
46	-2.692e-001	-4.083e-002
47	1.573e-002	-5.269e-002
48	7.367e-002	1.111e-001
49	-1.628e-001	1.252e-001
50	-9.050e-002	-1.106e-001
51	-1.719e-001	5.219e-002
52	4.579e-002	-2.402e-002
53	-4.646e-002	9.921e-002
54	7.781e-002	6.646e-004
55	-1.036e-002	-1.054e-002
56	5.680e-002	-4.604e-002
57	1.519e-002	3.595e-002
58	8.774e-002	6.080e-002
59	-3.073e-002	6.095e-002
60	-6.224e-002	-5.483e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.50e+000	21	+1.90e-001	3	+6.86e-002	1
Progressiva	+1.50e+000	21	+1.90e-001	3	+6.86e-002	1
Modo: 2	+3.92e-002	1	+4.69e+000	66	+3.82e-006	0
Progressiva	+1.54e+000	22	+4.88e+000	69	+6.86e-002	1
Modo: 3	+2.04e+000	29	+1.22e-004	0	+5.56e-001	8
Progressiva	+3.58e+000	50	+4.88e+000	69	+6.25e-001	9
Modo: 4	+7.83e-002	1	+6.65e-002	1	+1.37e-005	0
Progressiva	+3.66e+000	51	+4.95e+000	70	+6.25e-001	9
Modo: 5	+2.23e-002	0	+4.77e-004	0	+1.52e-002	0
Progressiva	+3.68e+000	52	+4.95e+000	70	+6.40e-001	9
Modo: 6	+1.10e-003	0	+1.36e-001	2	+1.45e+000	20
Progressiva	+3.68e+000	52	+5.09e+000	71	+2.09e+000	29
Modo: 7	+3.08e-002	0	+2.94e-001	4	+7.14e-002	1
Progressiva	+3.72e+000	52	+5.38e+000	76	+2.16e+000	30
Modo: 8	+3.52e-002	0	+4.07e-003	0	+6.01e-001	8
Progressiva	+3.75e+000	53	+5.39e+000	76	+2.76e+000	39
Modo: 9	+5.60e-001	8	+2.71e-004	0	+3.98e-001	6
Progressiva	+4.31e+000	61	+5.39e+000	76	+3.16e+000	44
Modo: 10	+3.40e-001	5	+1.40e-001	2	+3.27e-001	5

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+4.65e+000	65	+5.53e+000	78	+3.49e+000	49
Modo: 11	+2.53e-002	0	+5.77e-001	8	+6.30e-002	1
Progressiva	+4.68e+000	66	+6.10e+000	86	+3.55e+000	50
Modo: 12	+5.28e-002	1	+1.44e-001	2	+3.37e-002	0
Progressiva	+4.73e+000	66	+6.25e+000	88	+3.58e+000	50
Modo: 13	+1.83e-001	3	+1.91e-003	0	+1.23e-003	0
Progressiva	+4.91e+000	69	+6.25e+000	88	+3.58e+000	50
Modo: 14	+2.67e-003	0	+3.99e-002	1	+5.54e-003	0
Progressiva	+4.92e+000	69	+6.29e+000	88	+3.59e+000	50
Modo: 15	+8.22e-002	1	+2.89e-002	0	+3.79e-002	1
Progressiva	+5.00e+000	70	+6.32e+000	89	+3.63e+000	51
Modo: 16	+1.47e-003	0	+1.04e-002	0	+1.57e-001	2
Progressiva	+5.00e+000	70	+6.33e+000	89	+3.78e+000	53
Modo: 17	+1.05e-001	1	+3.22e-002	0	+1.41e-002	0
Progressiva	+5.10e+000	72	+6.36e+000	89	+3.80e+000	53
Modo: 18	+1.23e-001	2	+3.05e-003	0	+1.07e-004	0
Progressiva	+5.23e+000	73	+6.36e+000	89	+3.80e+000	53
Modo: 19	+5.55e-002	1	+2.37e-003	0	+5.77e-002	1
Progressiva	+5.28e+000	74	+6.37e+000	89	+3.86e+000	54
Modo: 20	+4.51e-002	1	+1.38e-002	0	+3.36e-001	5
Progressiva	+5.33e+000	75	+6.38e+000	90	+4.19e+000	59
Modo: 21	+7.32e-005	0	+1.16e-003	0	+3.16e-001	4
Progressiva	+5.33e+000	75	+6.38e+000	90	+4.51e+000	63
Modo: 22	+3.89e-002	1	+3.27e-004	0	+1.26e-002	0
Progressiva	+5.37e+000	75	+6.38e+000	90	+4.52e+000	64
Modo: 23	+1.16e-002	0	+9.38e-003	0	+9.59e-001	13
Progressiva	+5.38e+000	76	+6.39e+000	90	+5.48e+000	77
Modo: 24	+2.63e-002	0	+8.13e-002	1	+7.33e-002	1
Progressiva	+5.40e+000	76	+6.47e+000	91	+5.55e+000	78
Modo: 25	+4.58e-003	0	+1.00e-003	0	+6.88e-002	1
Progressiva	+5.41e+000	76	+6.47e+000	91	+5.62e+000	79
Modo: 26	+1.01e-001	1	+4.87e-002	1	+8.73e-002	1
Progressiva	+5.51e+000	77	+6.52e+000	92	+5.71e+000	80
Modo: 27	+6.90e-002	1	+9.72e-002	1	+8.69e-003	0
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.72e+000	80
Modo: 28	+9.73e-004	0	+3.09e-003	0	+1.89e-002	0
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.74e+000	81
Modo: 29	+7.95e-007	0	+4.97e-004	0	+8.24e-003	0
Progressiva	+5.58e+000	78	+6.62e+000	93	+5.74e+000	81
Modo: 30	+3.79e-002	1	+2.44e-005	0	+5.50e-003	0
Progressiva	+5.62e+000	79	+6.62e+000	93	+5.75e+000	81
Modo: 31	+2.41e-002	0	+2.76e-002	0	+5.54e-004	0
Progressiva	+5.64e+000	79	+6.65e+000	93	+5.75e+000	81
Modo: 32	+6.30e-007	0	+7.71e-004	0	+1.36e-002	0
Progressiva	+5.64e+000	79	+6.65e+000	93	+5.76e+000	81
Modo: 33	+9.07e-003	0	+4.97e-004	0	+2.61e-002	0
Progressiva	+5.65e+000	79	+6.65e+000	93	+5.79e+000	81
Modo: 34	+3.79e-002	1	+2.25e-003	0	+1.86e-003	0
Progressiva	+5.69e+000	80	+6.65e+000	94	+5.79e+000	81
Modo: 35	+4.39e-006	0	+1.55e-002	0	+2.31e-003	0
Progressiva	+5.69e+000	80	+6.67e+000	94	+5.79e+000	81
Modo: 36	+1.05e-002	0	+2.47e-003	0	+1.39e-003	0
Progressiva	+5.70e+000	80	+6.67e+000	94	+5.80e+000	81
Modo: 37	+5.66e-003	0	+1.71e-004	0	+2.01e-003	0

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+5.70e+000	80	+6.67e+000	94	+5.80e+000	81
Modo: 38	+4.11e-002	1	+9.66e-004	0	+1.32e-003	0
Progressiva	+5.75e+000	81	+6.67e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 39	+1.92e-002	0	+7.56e-003	0	+1.19e-003	0
Progressiva	+5.76e+000	81	+6.68e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 40	+5.51e-002	1	+1.53e-003	0	+2.87e-003	0
Progressiva	+5.82e+000	82	+6.68e+000	94	+5.80e+000	82
Modo: 41	+2.19e-003	0	+9.61e-003	0	+1.66e-002	0
Progressiva	+5.82e+000	82	+6.69e+000	94	+5.82e+000	82
Modo: 42	+1.10e-002	0	+1.06e-002	0	+5.70e-003	0
Progressiva	+5.83e+000	82	+6.70e+000	94	+5.83e+000	82
Modo: 43	+5.90e-002	1	+2.45e-003	0	+1.50e-003	0
Progressiva	+5.89e+000	83	+6.70e+000	94	+5.83e+000	82
Modo: 44	+1.88e-002	0	+2.73e-003	0	+1.26e-002	0
Progressiva	+5.91e+000	83	+6.71e+000	94	+5.84e+000	82
Modo: 45	+1.24e-004	0	+2.67e-003	0	+4.30e-003	0
Progressiva	+5.91e+000	83	+6.71e+000	94	+5.84e+000	82
Modo: 46	+7.25e-002	1	+1.67e-003	0	+2.78e-003	0
Progressiva	+5.98e+000	84	+6.71e+000	94	+5.85e+000	82
Modo: 47	+2.48e-004	0	+2.78e-003	0	+2.81e-003	0
Progressiva	+5.98e+000	84	+6.71e+000	94	+5.85e+000	82
Modo: 48	+5.43e-003	0	+1.23e-002	0	+1.02e-003	0
Progressiva	+5.99e+000	84	+6.73e+000	95	+5.85e+000	82
Modo: 49	+2.65e-002	0	+1.57e-002	0	+5.15e-003	0
Progressiva	+6.02e+000	85	+6.74e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 50	+8.19e-003	0	+1.22e-002	0	+3.18e-003	0
Progressiva	+6.02e+000	85	+6.75e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 51	+2.96e-002	0	+2.72e-003	0	+2.33e-004	0
Progressiva	+6.05e+000	85	+6.76e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 52	+2.10e-003	0	+5.77e-004	0	+2.42e-003	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.76e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 53	+2.16e-003	0	+9.84e-003	0	+7.18e-005	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 54	+6.05e-003	0	+4.42e-007	0	+2.52e-004	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 55	+1.07e-004	0	+1.11e-004	0	+1.02e-007	0
Progressiva	+6.06e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 56	+3.23e-003	0	+2.12e-003	0	+1.30e-003	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 57	+2.31e-004	0	+1.29e-003	0	+2.28e-004	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 58	+7.70e-003	0	+3.70e-003	0	+1.64e-005	0
Progressiva	+6.07e+000	85	+6.77e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 59	+9.44e-004	0	+3.71e-003	0	+6.26e-004	0
Progressiva	+6.08e+000	85	+6.78e+000	95	+5.86e+000	82
Modo: 60	+3.87e-003	0	+3.01e-003	0	+5.38e-004	0
Progressiva	+6.08e+000	85	+6.78e+000	95	+5.86e+000	82

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+7.11e+000	+7.11e+000	+7.11e+000

Novembre 2016

Lavoro: **Scala B** Intestazione lavoro: **Scala B**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**
 Gruppo: **1** Descrizione: **Cosciali**
 Tabella: **Tabella travi**
 Tipo acciaio: **S 275** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 Coeff. k: **1.000** Coeff. kw: **1.000** Carico all'estradosso della trave
 Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γ_{M0} : **1.050** γ_{M1} : **1.050** γ_{M1}' : **1.050** γ_{M2} : **1.250** γ_{RV} : **0.000** γ_{M0} Pf: **1.000** γ_{M1} Pf: **1.000**
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 17 NF 45 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-394	-384	-16	0	0	0	1	0.01	0.01	0.00	
1B	0	-394	238	-16	0	0	-0	1	0.01	0.01	0.00	
1A	9	-390	-384	-16	0	4	-33	1	0.01	0.01	0.02	
1B	9	-390	238	-16	0	4	20	1	0.01	0.01	0.02	
1A	17	-385	-384	-16	0	9	-66	1	0.01	0.01	0.04	
1B	17	-385	238	-16	0	9	41	1	0.01	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-394	9	-66	1	0.8733	0.9975	0.9968	--	--	0.01	--	0.08 Snell. 'zx' =	40
1B	-394	9	41	1	0.8733	0.9975	0.9968	--	--	0.01	--	0.07 Snell. 'zx' =	40

ASTA NUM. 2 NI 45 NF 26 Lungh. 28.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-373	14	-13	0	-2	41	1	0.00	0.01	0.02	
1B	0	-373	350	-13	0	-2	-66	1	0.01	0.01	0.03	
1A	14	-373	7	-13	0	0	45	1	0.00	0.01	0.02	
1B	14	-373	343	-13	0	0	-20	1	0.01	0.01	0.01	
1A	28	-373	1	-13	0	2	47	1	0.00	0.01	0.02	
1B	28	-373	336	-13	0	2	25	1	0.01	0.01	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-373	2	47	1	0.7096	0.9919	0.9976	--	--	0.01	--	0.04 Snell. 'zx' =	65
1B	-373	2	-66	1	0.7096	0.9919	0.9968	--	--	0.01	--	0.05 Snell. 'zx' =	65

ASTA NUM. 3 NI 26 NF 43 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-311	-365	-40	0	-4	47	1	0.01	0.01	0.02	
1B	0	-311	253	-40	0	-4	25	1	0.01	0.01	0.02	
1A	9	-306	-365	-40	0	-1	67	1	0.01	0.01	0.03	
1B	9	-306	253	-40	0	-1	-4	1	0.01	0.01	0.00	
1A	17	-302	-365	-40	0	3	87	1	0.01	0.01	0.04	
1B	17	-302	253	-40	0	3	-33	1	0.01	0.01	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-311	-4	87	1	0.8733	0.9953	0.9976	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 40
1B	-311	-4	-33	1	0.8733	0.9953	0.9972	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 4 NI 12 NF 46 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-193	-272	2	0	-1	10	1	0.01	0.00	0.00	
1B	0	-193	127	2	0	-1	-27	1	0.00	0.00	0.01	
1A	9	-189	-272	2	0	-1	-15	1	0.01	0.00	0.01	
1B	9	-189	127	2	0	-1	-14	1	0.00	0.00	0.01	
1A	17	-184	-272	2	0	-1	-40	1	0.01	0.00	0.02	
1B	17	-184	127	2	0	-1	-1	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-193	-1	-40	1	0.8733	1.0005	0.9984	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx'= 40
1B	-193	-1	-27	1	0.8733	1.0005	0.9984	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 5 NI 46 NF 28 Lungh. 28.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-278	-187	-10	0	-1	-1	1	0.01	0.00	0.00	
1B	0	-278	171	-10	0	-1	-40	1	0.01	0.00	0.02	
1A	14	-278	-194	-10	0	0	-30	1	0.01	0.00	0.01	
1B	14	-278	164	-10	0	0	-15	1	0.01	0.00	0.01	

Novembre 2016

1A	28	-278	-201	-10	0	2	-59	1	0.01	0.00	0.03
1B	28	-278	157	-10	0	2	9	1	0.00	0.00	0.01

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-278	2	-59	1	0.7096	0.9949	0.9978	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 65
1B	-278	2	-40	1	0.7096	0.9949	0.9977	--	--	0.01	--	0.03	Snell. 'zx'= 65

ASTA NUM. 6 NI 28 NF 44 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-137	-281	25	0	2	9	1	0.01	0.00	0.01	
1B	0	-137	103	25	0	2	-59	1	0.00	0.00	0.03	
1A	9	-133	-281	25	0	-1	-9	1	0.01	0.00	0.00	
1B	9	-133	103	25	0	-1	-55	1	0.00	0.00	0.03	
1A	17	-129	-281	25	0	-3	-28	1	0.01	0.00	0.01	
1B	17	-129	103	25	0	-3	-52	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-137	-3	-28	1	0.8733	0.9982	0.9988	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx'= 40
1B	-137	-3	-59	1	0.8733	0.9982	0.9990	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 7 NI 51 NF 47 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-78	-292	14	0	1	-9	1	0.01	0.00	0.01	
1B	0	-78	77	14	0	1	-109	1	0.00	0.00	0.05	
1A	9	-74	-292	14	0	-0	-32	1	0.01	0.00	0.02	
1B	9	-74	77	14	0	-0	-104	1	0.00	0.00	0.05	
1A	17	-70	-292	14	0	-1	-56	1	0.01	0.00	0.03	
1B	17	-70	77	14	0	-1	-99	1	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-78	-1	-56	1	0.8733	0.9986	0.9994	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx'= 40

Novembre 2016

1B -78 -1 -109 1 0.8733 0.9986 0.9994 -- -- 0.00 -- 0.06 Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 8 NI 53 NF 49 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-198	-465	252	0	20	-2	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-198	-140	252	0	20	-44	1	0.01	0.00	0.09	
1A	9	-193	-465	252	0	-2	-21	1	0.01	0.00	0.01	
1B	9	-193	-140	252	0	-2	-77	1	0.01	0.00	0.04	
1A	17	-189	-465	252	0	-24	-40	1	0.01	0.00	0.11	
1B	17	-189	-140	252	0	-24	-110	1	0.01	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-198	-24	-40	1	0.8733	0.9968	0.9984	--	--	0.00	--	0.14	Snell. 'zx'= 40
1B	-198	-24	-110	1	0.8733	0.9968	0.9985	--	--	0.00	--	0.17	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 9 NI 44 NF 51 Lungh. 28.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

 categoria: p.p. y Permanente qy tot.
 qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-290	-236	-12	0	-1	-28	1	0.01	0.01	0.01	
1B	0	-290	113	-12	0	-1	-52	1	0.00	0.01	0.03	
1A	14	-290	-243	-12	0	0	-18	1	0.01	0.01	0.01	
1B	14	-290	106	-12	0	0	-80	1	0.00	0.01	0.04	
1A	28	-290	-250	-12	0	2	-9	1	0.01	0.01	0.01	
1B	28	-290	99	-12	0	2	-109	1	0.00	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-290	2	-28	1	0.7096	0.9940	0.9978	--	--	0.01	--	0.03	Snell. 'zx'= 65
1B	-290	2	-109	1	0.7096	0.9940	0.9979	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 65

ASTA NUM. 10 NI 47 NF 328 Lungh. 8.8 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

 categoria: p.p. y Permanente qy tot.
 qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-297	-294	129	0	1	-56	1	0.01	0.01	0.03
1B	0	-297	52	129	0	1	-99	1	0.00	0.01	0.05
1A	4	-297	-296	129	0	-5	-54	1	0.01	0.01	0.03
1B	4	-297	49	129	0	-5	-111	1	0.00	0.01	0.05
1A	9	-297	-298	129	0	-11	-53	1	0.01	0.01	0.05
1B	9	-297	47	129	0	-11	-123	1	0.00	0.01	0.06

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-297	-11	-56	1	0.9855	0.9978	0.9977	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx' = 20
1B	-297	-11	-123	1	0.9855	0.9978	0.9976	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx' = 20

ASTA NUM. 11 NI 52 NF 48 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-237	-343	-31	0	-3	74	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	-237	268	-31	0	-3	33	1	0.01	0.00	0.02	
1A	9	-233	-343	-31	0	-1	93	1	0.01	0.00	0.04	
1B	9	-233	268	-31	0	-1	7	1	0.01	0.00	0.00	
1A	17	-229	-343	-31	0	2	113	1	0.01	0.00	0.05	
1B	17	-229	268	-31	0	2	-19	1	0.01	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-237	-3	113	1	0.8733	0.9969	0.9982	--	--	0.00	--	0.08	Snell. 'zx' = 40
1B	-237	-3	33	1	0.8733	0.9969	0.9979	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx' = 40

ASTA NUM. 12 NI 54 NF 50 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-169	-303	247	0	18	44	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-169	262	247	0	18	14	1	0.01	0.00	0.09	
1A	9	-165	-303	247	0	-3	66	1	0.01	0.00	0.03	
1B	9	-165	262	247	0	-3	-11	1	0.01	0.00	0.02	
1A	17	-160	-303	247	0	-25	88	1	0.01	0.00	0.12	
1B	17	-160	262	247	0	-25	-36	1	0.01	0.00	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-169	-25	88	1	0.8733	0.9974	0.9987	--	--	0.00	--	0.16	Snell. 'zx'= 40
1B	-169	-25	-36	1	0.8733	0.9974	0.9985	--	--	0.00	--	0.14	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 13 NI 43 NF 52 Lungh. 28.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-350	-67	-12	0	-1	86	1	0.00	0.01	0.04	
1B	0	-350	273	-12	0	-1	-34	1	0.01	0.01	0.02	
1A	14	-350	-73	-12	0	0	81	1	0.00	0.01	0.04	
1B	14	-350	266	-12	0	0	0	1	0.01	0.01	0.00	
1A	28	-350	-80	-12	0	2	74	1	0.00	0.01	0.04	
1B	28	-350	259	-12	0	2	33	1	0.01	0.01	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-350	2	86	1	0.7096	0.9928	0.9977	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx'= 65
1B	-350	2	-34	1	0.7096	0.9928	0.9966	--	--	0.01	--	0.03	Snell. 'zx'= 65

ASTA NUM. 14 NI 48 NF 368 Lungh. 7.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-333	-143	-37	0	1	113	1	0.00	0.01	0.05	
1B	0	-333	204	-37	0	1	-19	1	0.01	0.01	0.01	
1A	4	-333	-144	-37	0	9	108	1	0.00	0.01	0.05	
1B	4	-333	202	-37	0	9	-12	1	0.01	0.01	0.04	
1A	7	-333	-146	-37	0	17	103	1	0.00	0.01	0.08	
1B	7	-333	200	-37	0	17	-6	1	0.01	0.01	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-333	17	113	1	1.0000	0.9976	0.9973	--	--	0.01	--	0.14	Snell. 'zx'= 17
1B	-333	17	-19	1	1.0000	0.9976	0.9972	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 17

ASTA NUM. 15 NI 50 NF 57 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-297	-122	66	0	9	90	1	0.00	0.01	0.04	
1B	0	-297	118	66	0	9	-37	1	0.00	0.01	0.04	
1A	12	-297	-128	66	0	1	76	1	0.00	0.01	0.04	
1B	12	-297	113	66	0	1	-24	1	0.00	0.01	0.01	
1A	24	-297	-134	66	0	-6	60	1	0.00	0.01	0.03	
1B	24	-297	107	66	0	-6	-11	1	0.00	0.01	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-297	9	90	1	0.7801	0.9944	0.9979	--	--	0.01	--	0.09 Snell. 'zx' =	54
1B	-297	9	-37	1	0.7801	0.9944	0.9977	--	--	0.01	--	0.07 Snell. 'zx' =	54

ASTA NUM. 16 NI 57 NF 58 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-305	-135	3	0	8	61	1	0.00	0.01	0.04	
1B	0	-305	108	3	0	8	-11	1	0.00	0.01	0.04	
1A	12	-305	-141	3	0	8	46	1	0.00	0.01	0.04	
1B	12	-305	103	3	0	8	-1	1	0.00	0.01	0.04	
1A	24	-305	-147	3	0	7	31	1	0.00	0.01	0.03	
1B	24	-305	97	3	0	7	10	1	0.00	0.01	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-305	8	61	1	0.7801	1.0035	0.9977	--	--	0.01	--	0.07 Snell. 'zx' =	54
1B	-305	8	-11	1	0.7801	1.0035	0.9972	--	--	0.01	--	0.05 Snell. 'zx' =	54

ASTA NUM. 17 NI 58 NF 55 Lungh. 23.7 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

Novembre 2016

	cm		kg		kg*m							
1A	0	-292	-149	81	0	7	29	1	0.00	0.01	0.03	
1B	0	-292	98	81	0	7	9	1	0.00	0.01	0.03	
1A	12	-292	-155	81	0	-2	9	1	0.00	0.01	0.01	
1B	12	-292	92	81	0	-2	23	1	0.00	0.01	0.01	
1A	24	-292	-160	81	0	-12	-12	1	0.00	0.01	0.06	
1B	24	-292	86	81	0	-12	35	1	0.00	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-292	-12	29	1	0.7769	0.9950	0.9974	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx'= 55
1B	-292	-12	35	1	0.7769	0.9950	0.9977	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx'= 55

ASTA NUM. 18 NI 63 NF 64 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-275	-174	70	0	7	19	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	-275	61	70	0	7	-50	1	0.00	0.00	0.04	
1A	12	-275	-180	70	0	-1	26	1	0.01	0.00	0.01	
1B	12	-275	56	70	0	-1	-71	1	0.00	0.00	0.03	
1A	24	-275	-186	70	0	-9	33	1	0.01	0.00	0.04	
1B	24	-275	50	70	0	-9	-92	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-275	-9	33	1	0.7801	0.9946	0.9980	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 54
1B	-275	-9	-92	1	0.7801	0.9946	0.9980	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 19 NI 65 NF 63 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-285	-161	3	0	7	4	1	0.01	0.01	0.03	
1B	0	-285	72	3	0	7	-11	1	0.00	0.01	0.03	
1A	12	-285	-167	3	0	7	12	1	0.01	0.01	0.03	
1B	12	-285	66	3	0	7	-31	1	0.00	0.01	0.03	

Novembre 2016

1A	24	-285	-173	3	0	7	20	1	0.01	0.01	0.04
1B	24	-285	60	3	0	7	-50	1	0.00	0.01	0.04

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-285	7	20	1	0.7801	1.0033	0.9978	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx'= 54
1B	-285	7	-50	1	0.7801	1.0033	0.9978	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 20 NI 62 NF 65 Lungh. 23.3 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-277	-148	63	0	10	27	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-277	82	63	0	10	-15	1	0.00	0.00	0.05	
1A	12	-277	-154	63	0	2	9	1	0.00	0.00	0.01	
1B	12	-277	77	63	0	2	-5	1	0.00	0.00	0.01	
1A	23	-277	-160	63	0	-5	-10	1	0.00	0.00	0.02	
1B	23	-277	71	63	0	-5	4	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-277	10	27	1	0.7833	0.9958	0.9976	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 54
1B	-277	10	-15	1	0.7833	0.9958	0.9976	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 21 NI 49 NF 61 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-17	-200	129	0	18	-24	1	0.01	0.00	0.08	
1B	0	-17	-85	129	0	18	-84	1	0.00	0.00	0.08	
1A	9	-13	-200	129	0	7	-36	1	0.01	0.00	0.03	
1B	9	-13	-85	129	0	7	-97	1	0.00	0.00	0.05	
1A	17	-9	-200	129	0	-4	-47	1	0.01	0.00	0.02	
1B	17	-9	-85	129	0	-4	-110	1	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

Novembre 2016

1A	-17	18	-47	1	0.8733	0.9998	0.9999	--	--	0.00	--	0.11	Snell. 'zx' =	40
1B	-17	18	-110	1	0.8733	0.9998	0.9999	--	--	0.00	--	0.14	Snell. 'zx' =	40

ASTA NUM. 22 NI 55 NF 62 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-86	-335	357	0	30	39	1	0.01	0.00	0.14	
1B	0	-86	-26	357	0	30	11	1	0.01	0.00	0.14	
1A	9	-81	-335	357	0	-1	10	1	0.01	0.00	0.01	
1B	9	-81	-26	357	0	-1	9	1	0.01	0.00	0.01	
1A	17	-77	-335	357	0	-32	-19	1	0.01	0.00	0.15	
1B	17	-77	-26	357	0	-32	7	1	0.01	0.00	0.15	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-86	-32	39	1	0.8733	0.9985	0.9992	--	--	0.00	--	0.17	Snell. 'zx' =
1B	-86	-32	11	1	0.8733	0.9985	0.9994	--	--	0.00	--	0.16	Snell. 'zx' =

ASTA NUM. 23 NI 61 NF 67 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	197	-199	276	0	27	3	1	0.01	0.00	0.13	
1B	0	197	-24	276	0	27	-37	1	0.01	0.00	0.13	
1A	9	201	-199	276	0	4	-13	1	0.01	0.00	0.02	
1B	9	201	-24	276	0	4	-39	1	0.01	0.00	0.02	
1A	17	205	-199	276	0	-18	-30	1	0.01	0.00	0.09	
1B	17	205	-24	276	0	-18	-41	1	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	205	27	-30	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' =
1B	205	27	-41	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' =

ASTA NUM. 24 NI 64 NF 66 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-51	-234	212	0	90	19	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-51	-188	212	0	90	8	1	0.01	0.00	0.04	

Novembre 2016

1A	9	-47	-234	212	0	72	-0	1	0.01	0.00	0.03
1B	9	-47	-188	212	0	72	-8	1	0.01	0.00	0.04
1A	17	-43	-234	212	0	54	-20	1	0.01	0.00	0.09
1B	17	-43	-188	212	0	54	-25	1	0.01	0.00	0.12

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-51	90	-20	1	0.8733	0.9996	0.9991	--	--	0.00	--	0.14	Snell. 'yx'= 40
1B	-51	90	-25	1	0.8733	0.9996	0.9995	--	--	0.00	--	0.16	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 25 NI 69 NF 279 Lungh. 8.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-106	-138	155	0	1	-41	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-106	79	155	0	1	-58	1	0.00	0.00	0.03	
1A	4	-106	-140	155	0	-6	-38	1	0.00	0.00	0.03	
1B	4	-106	77	155	0	-6	-64	1	0.00	0.00	0.03	
1A	8	-106	-142	155	0	-13	-35	1	0.00	0.00	0.06	
1B	8	-106	75	155	0	-13	-69	1	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-106	-13	-41	1	0.9963	0.9992	0.9992	--	--	0.00	--	0.08	Snell. 'zx'= 18
1B	-106	-13	-69	1	0.9963	0.9992	0.9992	--	--	0.00	--	0.10	Snell. 'zx'= 18

ASTA NUM. 28 NI 72 NF 479 Lungh. 19.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-305	-127	131	0	11	-16	1	0.00	0.01	0.05	
1B	0	-305	75	131	0	11	-47	1	0.00	0.01	0.05	
1A	9	-305	-132	131	0	-1	-31	1	0.00	0.01	0.01	
1B	9	-305	71	131	0	-1	-38	1	0.00	0.01	0.02	
1A	19	-305	-137	131	0	-14	-46	1	0.00	0.01	0.07	
1B	19	-305	66	131	0	-14	-29	1	0.00	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-305	-14	-46	1	0.8478	0.9948	0.9976	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 44
1B	-305	-14	-47	1	0.8478	0.9948	0.9977	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx'= 44

ASTA NUM. 31 NI 68 NF 71 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-134	-46	241	0	80	6	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	-134	48	241	0	80	-3	1	0.01	0.00	0.04	
1A	9	-130	-46	241	0	62	2	1	0.01	0.00	0.03	
1B	9	-130	48	241	0	62	1	1	0.01	0.00	0.03	
1A	17	-126	-46	241	0	43	-2	1	0.01	0.00	0.02	
1B	17	-126	48	241	0	43	5	1	0.01	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-134	80	6	1	0.8733	0.9990	0.9985	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'yx'= 40
1B	-134	80	5	1	0.8733	0.9990	0.9983	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 32 NI 70 NF 73 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-94	-39	247	0	65	2	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	-94	52	247	0	65	-5	1	0.01	0.00	0.03	
1A	9	-90	-39	247	0	44	-1	1	0.01	0.00	0.02	
1B	9	-90	52	247	0	44	-1	1	0.01	0.00	0.02	
1A	17	-86	-39	247	0	22	-5	1	0.01	0.00	0.02	
1B	17	-86	52	247	0	22	4	1	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-94	65	-5	1	0.8733	0.9993	0.9988	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'yx'= 40
1B	-94	65	-5	1	0.8733	0.9993	0.9985	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 33 NI 72 NF 75 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

Novembre 2016

	cm		kg		kg*m							
1A	0	-139	-296	236	0	47	30	1	0.01	0.00	0.14	
1B	0	-139	-74	236	0	47	13	1	0.01	0.00	0.06	
1A	9	-135	-296	236	0	25	4	1	0.01	0.00	0.02	
1B	9	-135	-74	236	0	25	6	1	0.01	0.00	0.03	
1A	17	-131	-296	236	0	4	-21	1	0.01	0.00	0.10	
1B	17	-131	-74	236	0	4	-0	1	0.01	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-139	47	30	1	0.8733	0.9989	0.9979	--	--	0.00	--	0.17	Snell. 'yx'= 40
1B	-139	47	13	1	0.8733	0.9989	0.9991	--	--	0.00	--	0.09	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 34 NI 69 NF 77 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-116	-73	188	0	58	5	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	-116	33	188	0	58	-5	1	0.01	0.00	0.03	
1A	9	-111	-73	188	0	68	-1	1	0.01	0.00	0.03	
1B	9	-111	33	188	0	68	-2	1	0.01	0.00	0.03	
1A	17	-107	-73	188	0	77	-7	1	0.01	0.00	0.04	
1B	17	-107	33	188	0	77	0	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-116	77	-7	1	0.8733	0.9991	0.9982	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'yx'= 40
1B	-116	77	-5	1	0.8733	0.9991	0.9992	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 36 NI 78 NF 81 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-656	-86	-115	0	-9	47	1	0.00	0.01	0.04	
1B	0	-656	-7	-115	0	-9	26	1	0.00	0.01	0.04	
1A	9	-652	-86	-115	0	1	41	1	0.00	0.01	0.02	
1B	9	-652	-7	-115	0	1	25	1	0.00	0.01	0.01	
1A	17	-648	-86	-115	0	10	35	1	0.00	0.01	0.05	
1B	17	-648	-7	-115	0	10	23	1	0.00	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-656	10	47	1	0.8733	0.9887	0.9951	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx'= 40
1B	-656	10	26	1	0.8733	0.9887	0.9952	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 37 NI 93 NF 94 Lungh. 23.7 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-281	-108	53	0	5	-4	1	0.00	0.01	0.02	
1B	0	-281	62	53	0	5	-17	1	0.00	0.01	0.02	
1A	12	-281	-114	53	0	-2	-18	1	0.00	0.01	0.01	
1B	12	-281	56	53	0	-2	-9	1	0.00	0.01	0.01	
1A	24	-281	-120	53	0	-8	-33	1	0.00	0.01	0.04	
1B	24	-281	50	53	0	-8	-2	1	0.00	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-281	-8	-33	1	0.7769	0.9954	0.9978	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx'= 55
1B	-281	-8	-17	1	0.7769	0.9954	0.9978	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx'= 55

ASTA NUM. 38 NI 95 NF 93 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-289	-97	1	0	5	19	1	0.00	0.01	0.02	
1B	0	-289	74	1	0	5	-33	1	0.00	0.01	0.02	
1A	12	-289	-103	1	0	5	8	1	0.00	0.01	0.02	
1B	12	-289	68	1	0	5	-25	1	0.00	0.01	0.02	
1A	24	-289	-109	1	0	5	-4	1	0.00	0.01	0.02	
1B	24	-289	62	1	0	5	-17	1	0.00	0.01	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-289	5	19	1	0.7801	1.0035	0.9976	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 54

Novembre 2016

1B -289 5 -33 1 0.7801 1.0035 0.9979 -- -- 0.01 -- 0.05 Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 39 NI 88 NF 95 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-278	-86	71	0	9	41	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-278	87	71	0	9	-50	1	0.00	0.00	0.04	
1A	12	-278	-92	71	0	1	31	1	0.00	0.00	0.01	
1B	12	-278	81	71	0	1	-41	1	0.00	0.00	0.02	
1A	24	-278	-98	71	0	-8	20	1	0.00	0.00	0.04	
1B	24	-278	75	71	0	-8	-32	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-278	9	41	1	0.7801	0.9945	0.9979	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 54
1B	-278	9	-50	1	0.7801	0.9945	0.9980	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 40 NI 89 NF 99 Lungh. 23.3 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-291	-107	81	0	12	16	1	0.00	0.01	0.06	
1B	0	-291	68	81	0	12	-39	1	0.00	0.01	0.06	
1A	12	-291	-112	81	0	3	4	1	0.00	0.01	0.01	
1B	12	-291	63	81	0	3	-32	1	0.00	0.01	0.02	
1A	23	-291	-118	81	0	-7	-9	1	0.00	0.01	0.03	
1B	23	-291	57	81	0	-7	-25	1	0.00	0.01	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-291	12	16	1	0.7833	0.9954	0.9974	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 54
1B	-291	12	-39	1	0.7833	0.9954	0.9979	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 41 NI 99 NF 100 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

Novembre 2016

	cm		kg		kg*m						
1A	0	-304	-117	4	0	6	-10	1	0.00	0.01	0.03
1B	0	-304	56	4	0	6	-26	1	0.00	0.01	0.03
1A	12	-304	-123	4	0	6	-25	1	0.00	0.01	0.03
1B	12	-304	50	4	0	6	-19	1	0.00	0.01	0.03
1A	24	-304	-129	4	0	6	-41	1	0.00	0.01	0.03
1B	24	-304	44	4	0	6	-12	1	0.00	0.01	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-304	6	-41	1	0.7801	1.0040	0.9976	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx'= 54
1B	-304	6	-26	1	0.7801	1.0040	0.9977	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 42 NI 100 NF 75 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-297	-128	59	0	6	-12	1	0.00	0.01	0.03	
1B	0	-297	43	59	0	6	-41	1	0.00	0.01	0.03	
1A	12	-297	-134	59	0	-1	-8	1	0.00	0.01	0.01	
1B	12	-297	37	59	0	-1	-56	1	0.00	0.01	0.03	
1A	24	-297	-139	59	0	-8	-4	1	0.00	0.01	0.04	
1B	24	-297	31	59	0	-8	-72	1	0.00	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-297	-8	-12	1	0.7801	0.9946	0.9977	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx'= 54
1B	-297	-8	-72	1	0.7801	0.9946	0.9978	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 43 NI 81 NF 101 Lungh. 17.3 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-471	-215	-104	0	3	99	1	0.01	0.01	0.05	
1B	0	-471	-150	-104	0	3	68	1	0.00	0.01	0.03	
1A	9	-467	-215	-104	0	16	86	1	0.01	0.01	0.08	
1B	9	-467	-150	-104	0	16	49	1	0.00	0.01	0.08	
1A	17	-463	-215	-105	0	29	73	1	0.01	0.01	0.14	
1B	17	-463	-150	-105	0	29	30	1	0.00	0.01	0.14	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-471	29	99	1	0.8717	0.9977	0.9965	--	--	0.01	--	0.19	Snell. 'zx'= 40
1B	-471	29	68	1	0.8717	0.9977	0.9963	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 45 NI 88 NF 90 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-73	-180	1	0	6	49	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	-73	272	1	0	6	-41	1	0.01	0.00	0.03	
1A	9	-68	-180	1	0	6	34	1	0.01	0.00	0.03	
1B	9	-68	272	1	0	6	-18	1	0.01	0.00	0.03	
1A	17	-64	-180	1	0	5	20	1	0.01	0.00	0.03	
1B	17	-64	272	1	0	5	4	1	0.01	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-73	6	49	1	0.8733	1.0003	0.9994	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx'= 40
1B	-73	6	-41	1	0.8733	1.0003	0.9994	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 46 NI 101 NF 85 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-256	-397	-98	0	-9	91	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	-256	-157	-98	0	-9	46	1	0.00	0.00	0.04	
1A	9	-252	-397	-98	0	-0	77	1	0.01	0.00	0.04	
1B	9	-252	-157	-98	0	-0	12	1	0.00	0.00	0.01	
1A	17	-248	-397	-98	0	8	62	1	0.01	0.00	0.04	
1B	17	-248	-157	-98	0	8	-21	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-256	-9	91	1	0.8733	0.9956	0.9981	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 40
1B	-256	-9	46	1	0.8733	0.9956	0.9978	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 47 NI 90 NF 281 Lungh. 17.8 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Novembre 2016

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-289	-124	184	0	14	-4	1	0.01	0.01	0.07	
1B	0	-289	73	184	0	14	-19	1	0.01	0.01	0.07	
1A	9	-289	-128	184	0	-3	1	1	0.01	0.01	0.01	
1B	9	-289	68	184	0	-3	-30	1	0.01	0.01	0.01	
1A	18	-289	-132	184	0	-19	7	1	0.01	0.01	0.09	
1B	18	-289	64	184	0	-19	-41	1	0.01	0.01	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-289	-19	7	1	0.8645	0.9955	0.9974	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx'= 41
1B	-289	-19	-41	1	0.8645	0.9955	0.9978	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx'= 41

ASTA NUM. 48 NI 85 NF 480 Lungh. 18.8 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	160	-240	242	0	18	21	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	160	206	242	0	18	-62	1	0.01	0.00	0.09	
1A	9	160	-245	242	0	-5	-10	1	0.01	0.00	0.02	
1B	9	160	201	242	0	-5	-35	1	0.01	0.00	0.02	
1A	19	160	-250	242	0	-28	-41	1	0.01	0.00	0.13	
1B	19	160	197	242	0	-28	-8	1	0.01	0.00	0.13	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	160	-28	-41	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	160	-28	-62	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 49 NI 59 NF 80 Lungh. 28.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-326	-486	27	0	4	29	1	0.02	0.01	0.02
1B	0	-326	90	27	0	4	-73	1	0.00	0.01	0.04
1A	14	-326	-493	27	0	0	-42	1	0.02	0.01	0.02
1B	14	-326	83	27	0	0	-59	1	0.00	0.01	0.03
1A	28	-326	-499	27	0	-3	-113	1	0.02	0.01	0.05
1B	28	-326	76	27	0	-3	-45	1	0.00	0.01	0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-326	4	-113	1	0.7094	0.9929	0.9972	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx' = 65
1B	-326	4	-73	1	0.7094	0.9929	0.9977	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx' = 65

ASTA NUM. 50 NI 87 NF 599 Lungh. 9.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-335	-559	111	0	3	-19	1	0.02	0.01	0.01	
1B	0	-335	28	111	0	3	-122	1	0.00	0.01	0.06	
1A	5	-335	-562	111	0	0	-37	1	0.02	0.01	0.02	
1B	5	-335	26	111	0	0	-129	1	0.00	0.01	0.06	
1A	9	-335	-564	111	0	-3	-54	1	0.02	0.01	0.03	
1B	9	-335	24	111	0	-3	-136	1	0.00	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-335	3	-54	1	0.9808	0.9959	0.9973	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx' = 21
1B	-335	3	-136	1	0.9808	0.9959	0.9974	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx' = 21

ASTA NUM. 52 NI 60 NF 600 Lungh. 7.6 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-309	-150	-14	0	1	10	1	0.00	0.01	0.00	
1B	0	-309	95	-14	0	1	-48	1	0.00	0.01	0.02	
1A	4	-309	-152	-14	0	1	4	1	0.00	0.01	0.01	
1B	4	-309	93	-14	0	1	-45	1	0.00	0.01	0.02	
1A	8	-309	-154	-14	0	2	-2	1	0.00	0.01	0.01	

Novembre 2016

1B 8 -309 91 -14 0 2 -41 1 0.00 0.01 0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-309	2	10	1	1.0000	0.9984	0.9974	--	--	0.01	--	0.02	Snell. 'zx'= 18
1B	-309	2	-48	1	1.0000	0.9984	0.9975	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 18

ASTA NUM. 53 NI 92 NF 59 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-117	-428	59	0	9	47	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	-117	312	59	0	9	17	1	0.01	0.00	0.04	
1A	9	-113	-428	59	0	3	9	1	0.01	0.00	0.02	
1B	9	-113	312	59	0	3	45	1	0.01	0.00	0.02	
1A	17	-109	-428	59	0	-2	-29	1	0.01	0.00	0.01	
1B	17	-109	312	59	0	-2	73	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-117	9	47	1	0.8729	0.9990	0.9990	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'zx'= 40
1B	-117	9	73	1	0.8729	0.9990	0.9991	--	--	0.00	--	0.08	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 54 NI 80 NF 87 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-58	-436	55	0	1	113	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	-58	331	55	0	1	45	1	0.01	0.00	0.02	
1A	9	-54	-436	55	0	-4	66	1	0.01	0.00	0.03	
1B	9	-54	331	55	0	-4	84	1	0.01	0.00	0.04	
1A	17	-50	-436	55	0	-8	19	1	0.01	0.00	0.04	
1B	17	-50	331	55	0	-8	122	1	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-58	-8	113	1	0.8729	0.9995	0.9995	--	--	0.00	--	0.10	Snell. 'zx'= 40
1B	-58	-8	122	1	0.8729	0.9995	0.9995	--	--	0.00	--	0.10	Snell. 'zx'= 40

Novembre 2016

ASTA NUM. 55 NI 82 NF 84 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-183	21	-66	0	-7	141	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	-183	277	-66	0	-7	42	1	0.01	0.00	0.03	
1A	9	-179	21	-67	0	-1	152	1	0.00	0.00	0.07	
1B	9	-179	277	-67	0	-1	56	1	0.01	0.00	0.03	
1A	17	-174	21	-67	0	5	163	1	0.00	0.00	0.08	
1B	17	-174	277	-67	0	5	71	1	0.01	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-183	-7	163	1	0.8729	0.9972	0.9987	--	--	0.00	--	0.11	Snell. 'zx'= 40
1B	-183	-7	71	1	0.8729	0.9972	0.9986	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 56 NI 91 NF 56 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-176	-230	54	0	3	52	1	0.01	0.00	0.02	
1B	0	-176	308	54	0	3	-22	1	0.01	0.00	0.02	
1A	9	-172	-230	53	0	-1	29	1	0.01	0.00	0.01	
1B	9	-172	308	53	0	-1	8	1	0.01	0.00	0.01	
1A	17	-168	-230	53	0	-6	6	1	0.01	0.00	0.03	
1B	17	-168	308	53	0	-6	37	1	0.01	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-176	-6	52	1	0.8729	0.9976	0.9986	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 40
1B	-176	-6	37	1	0.8729	0.9976	0.9984	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 60 NI 109 NF 86 Lungh. 23.7 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-258	-84	73	0	6	-8	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-258	91	73	0	6	-12	1	0.00	0.00	0.03	

Novembre 2016

1A	12	-258	-90	73	0	-2	2	1	0.00	0.00	0.01
1B	12	-258	85	73	0	-2	-21	1	0.00	0.00	0.01
1A	24	-258	-96	73	0	-11	11	1	0.00	0.00	0.05
1B	24	-258	79	73	0	-11	-32	1	0.00	0.00	0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-258	-11	11	1	0.7769	0.9956	0.9976	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx' = 55
1B	-258	-11	-32	1	0.7769	0.9956	0.9980	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx' = 55

ASTA NUM. 61 NI 110 NF 109 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-269	-73	3	0	7	9	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-269	103	3	0	7	-33	1	0.00	0.00	0.03	
1A	12	-269	-79	3	0	7	1	1	0.00	0.00	0.03	
1B	12	-269	97	3	0	7	-22	1	0.00	0.00	0.03	
1A	24	-269	-85	3	0	6	-8	1	0.00	0.00	0.03	
1B	24	-269	91	3	0	6	-11	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-269	7	9	1	0.7801	1.0031	0.9975	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx' = 54
1B	-269	7	-33	1	0.7801	1.0031	0.9979	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx' = 54

ASTA NUM. 62 NI 111 NF 110 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-262	-62	54	0	7	25	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-262	115	54	0	7	-58	1	0.00	0.00	0.03	
1A	12	-262	-68	54	0	0	18	1	0.00	0.00	0.01	
1B	12	-262	109	54	0	0	-45	1	0.00	0.00	0.02	
1A	24	-262	-73	54	0	-6	9	1	0.00	0.00	0.03	
1B	24	-262	103	54	0	-6	-32	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-262	7	25	1	0.7801	0.9948	0.9980	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx'= 54
1B	-262	7	-58	1	0.7801	0.9948	0.9981	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 63 NI 98 NF 112 Lungh. 23.3 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-247	-95	55	0	8	2	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-247	77	55	0	8	-33	1	0.00	0.00	0.04	
1A	12	-247	-100	55	0	2	-10	1	0.00	0.00	0.01	
1B	12	-247	71	55	0	2	-23	1	0.00	0.00	0.01	
1A	23	-247	-106	55	0	-5	-23	1	0.00	0.00	0.02	
1B	23	-247	65	55	0	-5	-14	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-247	8	-23	1	0.7833	0.9960	0.9980	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx'= 54
1B	-247	8	-33	1	0.7833	0.9960	0.9981	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 64 NI 112 NF 113 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-256	-105	2	0	6	-15	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-256	64	2	0	6	-25	1	0.00	0.00	0.03	
1A	12	-256	-111	2	0	6	-8	1	0.00	0.00	0.03	
1B	12	-256	58	2	0	6	-37	1	0.00	0.00	0.03	
1A	24	-256	-117	2	0	7	-2	1	0.00	0.00	0.03	
1B	24	-256	52	2	0	7	-50	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-256	7	-15	1	0.7801	1.0029	0.9980	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 54
1B	-256	7	-50	1	0.7801	1.0029	0.9981	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 65 NI 113 NF 114 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-247	-116	64	0	7	-2	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-247	52	64	0	7	-50	1	0.00	0.00	0.03	
1A	12	-247	-122	64	0	-1	3	1	0.00	0.00	0.00	
1B	12	-247	46	64	0	-1	-63	1	0.00	0.00	0.03	
1A	24	-247	-128	64	0	-9	8	1	0.00	0.00	0.04	
1B	24	-247	40	64	0	-9	-78	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-247	-9	8	1	0.7801	0.9951	0.9979	--	--	0.01	--	0.05 Snell. 'zx' =	54
1B	-247	-9	-78	1	0.7801	0.9951	0.9982	--	--	0.01	--	0.08 Snell. 'zx' =	54

ASTA NUM. 66 NI 84 NF 102 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0000 0.0000 0.0000 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-0	-5	-131	0	-17	139	1	0.00	0.00	0.08	
1B	0	-0	147	-131	0	-17	59	1	0.00	0.00	0.08	
1A	9	4	-5	-131	0	-6	143	1	0.00	0.00	0.07	
1B	9	4	147	-131	0	-6	66	1	0.00	0.00	0.03	
1A	17	8	-5	-131	0	6	148	1	0.00	0.00	0.07	
1B	17	8	147	-131	0	6	74	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-0	-17	148	1	0.8733	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.15 Snell. 'zx' =	40
1B	-0	-17	74	1	0.8733	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.12 Snell. 'zx' =	40

ASTA NUM. 67 NI 114 NF 104 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-56	73	248	0	9	-0	1	0.01	0.00	0.00
1B	0	-56	355	248	0	9	-26	1	0.01	0.00	0.12
1A	9	-51	73	248	0	-6	6	1	0.01	0.00	0.03
1B	9	-51	355	248	0	-6	5	1	0.01	0.00	0.02
1A	17	-47	73	248	0	-21	12	1	0.01	0.00	0.06
1B	17	-47	355	248	0	-21	36	1	0.01	0.00	0.17

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-56	-21	12	1	0.8733	0.9995	0.9996	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'yx'= 40
1B	-56	-21	36	1	0.8733	0.9995	0.9992	--	--	0.00	--	0.18	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 68 NI 104 NF 282 Lung. 19.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-273	-91	157	0	12	-21	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	-273	83	157	0	12	-56	1	0.00	0.00	0.06	
1A	9	-273	-96	157	0	-3	-18	1	0.00	0.00	0.01	
1B	9	-273	78	157	0	-3	-61	1	0.00	0.00	0.03	
1A	19	-273	-101	157	0	-18	-14	1	0.00	0.00	0.08	
1B	19	-273	73	157	0	-18	-66	1	0.00	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-273	-18	-21	1	0.8478	0.9957	0.9980	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx'= 44
1B	-273	-18	-66	1	0.8478	0.9957	0.9980	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx'= 44

ASTA NUM. 69 NI 102 NF 103 Lung. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	196	-116	-95	0	-10	66	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	196	35	-95	0	-10	27	1	0.00	0.00	0.05	
1A	9	200	-116	-95	0	-2	60	1	0.00	0.00	0.03	
1B	9	200	35	-95	0	-2	26	1	0.00	0.00	0.01	
1A	17	204	-116	-95	0	6	54	1	0.00	0.00	0.03	
1B	17	204	35	-95	0	6	25	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	204	-10	66	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	204	-10	27	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 70 NI 103 NF 528 Lungh. 20.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg			kg*m							
1A	0	89	-799	203	0	15	37	1	0.02	0.00	0.07	
1B	0	89	-261	203	0	15	7	1	0.01	0.00	0.07	
1A	10	89	-803	203	0	-5	-43	1	0.02	0.00	0.02	
1B	10	89	-266	203	0	-5	-20	1	0.01	0.00	0.02	
1A	20	89	-808	203	0	-26	-123	1	0.03	0.00	0.12	
1B	20	89	-271	203	0	-26	-46	1	0.01	0.00	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	89	-26	-123	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	89	-26	-46	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 72 NI 115 NF 283 Lungh. 10.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg			kg*m							
1A	0	-237	-335	95	0	1	2	1	0.01	0.00	0.01	
1B	0	-237	129	95	0	1	-120	1	0.00	0.00	0.06	
1A	5	-237	-338	95	0	-1	6	1	0.01	0.00	0.01	
1B	5	-237	127	95	0	-1	-135	1	0.00	0.00	0.06	
1A	10	-237	-340	95	0	-4	11	1	0.01	0.00	0.02	
1B	10	-237	124	95	0	-4	-150	1	0.00	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-237	-4	11	1	0.9703	0.9979	0.9980	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx' = 23
1B	-237	-4	-150	1	0.9703	0.9979	0.9981	--	--	0.00	--	0.10	Snell. 'zx' = 23

Novembre 2016

ASTA NUM. 74 NI 118 NF 115 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-164	-41	242	0	-23	1	1	0.01	0.00	0.01	
1B	0	-164	63	242	0	-23	-6	1	0.01	0.00	0.03	
1A	9	-160	-41	242	0	-10	-2	1	0.01	0.00	0.01	
1B	9	-160	63	242	0	-10	-0	1	0.01	0.00	0.00	
1A	17	-156	-41	242	0	2	-6	1	0.01	0.00	0.03	
1B	17	-156	63	242	0	2	5	1	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-164	-23	-6	1	0.8733	0.9986	0.9986	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 40
1B	-164	-23	-6	1	0.8733	0.9986	0.9972	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 77 NI 83 NF 284 Lungh. 9.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-242	-117	21	0	1	-9	1	0.00	0.00	0.00	
1B	0	-242	35	21	0	1	-70	1	0.00	0.00	0.03	
1A	5	-242	-119	21	0	-0	-13	1	0.00	0.00	0.01	
1B	5	-242	32	21	0	-0	-70	1	0.00	0.00	0.03	
1A	9	-242	-122	21	0	-1	-17	1	0.00	0.00	0.01	
1B	9	-242	30	21	0	-1	-70	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-242	-1	-17	1	0.9833	0.9974	0.9980	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx'= 21
1B	-242	-1	-70	1	0.9833	0.9974	0.9981	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 21

ASTA NUM. 79 NI 121 NF 83 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-67	-67	249	0	-14	6	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	-67	20	249	0	-14	-1	1	0.01	0.00	0.01	

Novembre 2016

1A	9	-63	-67	249	0	-42	1	1	0.01	0.00	0.02
1B	9	-63	20	249	0	-42	1	1	0.01	0.00	0.02
1A	17	-59	-67	249	0	-70	-5	1	0.01	0.00	0.03
1B	17	-59	20	249	0	-70	3	1	0.01	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-67	-70	6	1	0.8733	0.9995	0.9989	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'yx'= 40
1B	-67	-70	3	1	0.8733	0.9995	0.9994	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 80 NI 122 NF 133 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-119	83	180	0	-19	-11	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	-119	285	180	0	-19	-31	1	0.01	0.00	0.15	
1A	9	-115	83	180	0	-11	-4	1	0.01	0.00	0.02	
1B	9	-115	285	180	0	-11	-6	1	0.01	0.00	0.03	
1A	17	-111	83	180	0	-4	3	1	0.01	0.00	0.01	
1B	17	-111	285	180	0	-4	19	1	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-119	-19	-11	1	0.8733	0.9990	0.9989	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'yx'= 40
1B	-119	-19	-31	1	0.8733	0.9990	0.9984	--	--	0.00	--	0.16	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 82 NI 132 NF 133 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-181	-113	51	0	5	-9	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-181	31	51	0	5	-45	1	0.00	0.00	0.02	
1A	12	-181	-119	51	0	-1	-6	1	0.00	0.00	0.01	
1B	12	-181	25	51	0	-1	-58	1	0.00	0.00	0.03	
1A	24	-181	-125	51	0	-7	-4	1	0.00	0.00	0.03	
1B	24	-181	19	51	0	-7	-73	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota



Novembre 2016

	kg	kg*m													
1A	-181	-7	-9	1	0.7801	0.9967	0.9986	--	--	0.00	--	0.04	Snell.	'zx'='	54
1B	-181	-7	-73	1	0.7801	0.9967	0.9987	--	--	0.00	--	0.07	Snell.	'zx'='	54

ASTA NUM. 83 NI 134 NF 132 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

700 9.3200 9.4900 kg/cm³
Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici ≤ 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-186	-99	5	0	5	-15	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-186	40	5	0	5	-23	1	0.00	0.00	0.02	
1A	12	-186	-105	5	0	5	-12	1	0.00	0.00	0.02	
1B	12	-186	34	5	0	5	-34	1	0.00	0.00	0.02	
1A	24	-186	-111	5	0	5	-10	1	0.00	0.00	0.02	
1B	24	-186	29	5	0	5	-45	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{\min}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-186	5	-15	1	0.7801	1.0024	0.9987	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx'= 54
1B	-186	5	-45	1	0.7801	1.0024	0.9986	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 84 NI 120 NF 134 Lungh. 23.3 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

700 9.3200 9.4900 kg/cm³
Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici ≤ 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-177	-85	55	0	9	3	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-177	50	55	0	9	-28	1	0.00	0.00	0.04	
1A	12	-177	-91	55	0	2	-9	1	0.00	0.00	0.01	
1B	12	-177	44	55	0	2	-21	1	0.00	0.00	0.01	
1A	23	-177	-97	55	0	-4	-22	1	0.00	0.00	0.02	
1B	23	-177	38	55	0	-4	-14	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{\min}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-177	9	-22	1	0.7833	0.9973	0.9985	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 54
1B	-177	9	-28	1	0.7833	0.9973	0.9987	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 85 NI 135 NF 136 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Novembre 2016

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-165	-28	43	0	5	8	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-165	73	43	0	5	-40	1	0.00	0.00	0.02	
1A	12	-165	-34	43	0	-0	4	1	0.00	0.00	0.00	
1B	12	-165	67	43	0	-0	-31	1	0.00	0.00	0.02	
1A	24	-165	-40	43	0	-5	-0	1	0.00	0.00	0.02	
1B	24	-165	61	43	0	-5	-24	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-165	-5	8	1	0.7801	0.9967	0.9987	--	--	0.00	--	0.03 Snell.	'zx'= 54
1B	-165	-5	-40	1	0.7801	0.9967	0.9988	--	--	0.00	--	0.05 Snell.	'zx'= 54

ASTA NUM. 86 NI 136 NF 137 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-172	-41	-0	0	4	-1	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-172	62	-0	0	4	-25	1	0.00	0.00	0.02	
1A	12	-172	-47	-0	0	4	-8	1	0.00	0.00	0.02	
1B	12	-172	57	-0	0	4	-16	1	0.00	0.00	0.02	
1A	24	-172	-53	-0	0	4	-16	1	0.00	0.00	0.02	
1B	24	-172	51	-0	0	4	-7	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-172	4	-16	1	0.7801	1.0022	0.9986	--	--	0.00	--	0.03 Snell.	'zx'= 54
1B	-172	4	-25	1	0.7801	1.0022	0.9987	--	--	0.00	--	0.03 Snell.	'zx'= 54

ASTA NUM. 87 NI 137 NF 124 Lungh. 23.7 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-166	-54	45	0	4	-7	1	0.00	0.00	0.02
1B	0	-166	52	45	0	4	-16	1	0.00	0.00	0.02
1A	12	-166	-60	45	0	-1	-3	1	0.00	0.00	0.01
1B	12	-166	47	45	0	-1	-21	1	0.00	0.00	0.01
1A	24	-166	-66	45	0	-7	0	1	0.00	0.00	0.03
1B	24	-166	41	45	0	-7	-26	1	0.00	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-166	-7	-7	1	0.7769	0.9972	0.9987	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 55
1B	-166	-7	-26	1	0.7769	0.9972	0.9988	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx'= 55

ASTA NUM. 90 NI 131 NF 129 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-259	-491	226	0	21	11	1	0.02	0.00	0.10	
1B	0	-259	813	226	0	21	-131	1	0.03	0.00	0.10	
1A	9	-255	-491	226	0	1	-33	1	0.02	0.00	0.02	
1B	9	-255	813	226	0	1	-59	1	0.03	0.00	0.03	
1A	17	-250	-491	225	0	-18	-76	1	0.02	0.00	0.09	
1B	17	-250	813	225	0	-18	12	1	0.03	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-259	21	-76	1	0.8729	0.9956	0.9978	--	--	0.01	--	0.14	Snell. 'zx'= 40
1B	-259	21	-131	1	0.8729	0.9956	0.9978	--	--	0.01	--	0.17	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 91 NI 116 NF 128 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-1226	-1449	215	0	16	-38	1	0.05	0.02	0.07	
1B	0	-1226	646	215	0	16	-220	1	0.02	0.02	0.11	
1A	9	-1222	-1449	215	0	-3	-177	1	0.05	0.02	0.08	
1B	9	-1222	646	215	0	-3	-150	1	0.02	0.02	0.07	
1A	17	-1218	-1449	215	0	-21	-315	1	0.05	0.02	0.15	
1B	17	-1218	646	215	0	-21	-81	1	0.02	0.02	0.10	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

	kg		kg*m											
1A	-1226	-21	-315	1	0.8729	0.9813	0.9900	--	--	0.03	--	0.28	Snell. 'zx' =	40
1B	-1226	-21	-220	1	0.8729	0.9813	0.9904	--	--	0.03	--	0.23	Snell. 'zx' =	40

ASTA NUM. 92 NI 130 NF 127 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-1271	-1385	190	0	18	63	1	0.04	0.02	0.08	
1B	0	-1271	571	190	0	18	-5	1	0.02	0.02	0.08	
1A	9	-1266	-1385	190	0	1	101	1	0.04	0.02	0.05	
1B	9	-1266	571	190	0	1	-112	1	0.02	0.02	0.05	
1A	17	-1262	-1385	189	0	-16	138	1	0.04	0.02	0.08	
1B	17	-1262	571	189	0	-16	-220	1	0.02	0.02	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-1271	18	138	1	0.8729	0.9782	0.9901	--	--	0.03	--	0.17	Snell. 'zx' =
1B	-1271	18	-220	1	0.8729	0.9782	0.9896	--	--	0.03	--	0.21	Snell. 'zx' =

ASTA NUM. 93 NI 126 NF 289 Lungh. 7.6 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-908	-451	323	0	10	81	1	0.01	0.02	0.05	
1B	0	-908	221	323	0	10	-100	1	0.01	0.02	0.05	
1A	4	-908	-453	323	0	-3	64	1	0.01	0.02	0.03	
1B	4	-908	220	323	0	-3	-92	1	0.01	0.02	0.04	
1A	8	-908	-455	323	0	-15	48	1	0.01	0.02	0.07	
1B	8	-908	218	323	0	-15	-84	1	0.01	0.02	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-908	-15	81	1	1.0000	0.9906	0.9926	--	--	0.02	--	0.13	Snell. 'zx' =
1B	-908	-15	-100	1	1.0000	0.9906	0.9927	--	--	0.02	--	0.13	Snell. 'zx' =

ASTA NUM. 95 NI 128 NF 288 Lungh. 9.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-661	-695	124	0	-1	315	1	0.02	0.01	0.15	
1B	0	-661	1211	124	0	-1	80	1	0.04	0.01	0.04	
1A	5	-661	-698	124	0	-7	310	1	0.02	0.01	0.15	
1B	5	-661	1209	124	0	-7	108	1	0.04	0.01	0.05	
1A	9	-661	-700	124	0	-13	306	1	0.02	0.01	0.15	
1B	9	-661	1207	124	0	-13	136	1	0.04	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-661	-13	315	1	0.9808	0.9955	0.9948	--	--	0.01	--	0.22	Snell. 'zx' = 21
1B	-661	-13	136	1	0.9808	0.9955	0.9947	--	--	0.01	--	0.14	Snell. 'zx' = 21

ASTA NUM. 96 NI 127 NF 116 Lungh. 28.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-608	-606	197	0	26	220	1	0.02	0.01	0.12	
1B	0	-608	1250	197	0	26	-139	1	0.04	0.01	0.12	
1A	14	-608	-613	197	0	-2	129	1	0.02	0.01	0.06	
1B	14	-608	1243	197	0	-2	41	1	0.04	0.01	0.02	
1A	28	-608	-620	197	0	-30	38	1	0.02	0.01	0.14	
1B	28	-608	1236	197	0	-30	220	1	0.04	0.01	0.14	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-608	-30	220	1	0.7094	0.9868	0.9953	--	--	0.02	--	0.26	Snell. 'zx' = 65
1B	-608	-30	220	1	0.7094	0.9868	0.9944	--	--	0.02	--	0.26	Snell. 'zx' = 65

ASTA NUM. 97 NI 139 NF 286 Lungh. 18.8 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-33	-269	348	0	29	116	1	0.01	0.00	0.14	
1B	0	-33	-10	348	0	29	-119	1	0.01	0.00	0.14	

Novembre 2016

1A	9	-33	-274	348	0	-4	94	1	0.01	0.00	0.04
1B	9	-33	-15	348	0	-4	-124	1	0.01	0.00	0.06
1A	19	-33	-279	348	0	-37	71	1	0.01	0.00	0.18
1B	19	-33	-20	348	0	-37	-129	1	0.01	0.00	0.18

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-33	-37	116	1	0.8500	0.9994	0.9998	--	--	0.00	--	0.23 Snell.	'zx'= 44
1B	-33	-37	-129	1	0.8500	0.9994	0.9998	--	--	0.00	--	0.24 Snell.	'zx'= 44

ASTA NUM. 99 NI 140 NF 139 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-22	-820	-22	0	-4	129	1	0.03	0.00	0.06	
1B	0	-22	23	-22	0	-4	11	1	0.00	0.00	0.02	
1A	9	-18	-820	-22	0	-2	124	1	0.03	0.00	0.06	
1B	9	-18	23	-22	0	-2	-53	1	0.00	0.00	0.03	
1A	17	-14	-820	-22	0	0	119	1	0.03	0.00	0.06	
1B	17	-14	23	-22	0	0	-116	1	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-22	-4	129	1	0.8733	0.9999	0.9998	--	--	0.00	--	0.08 Snell.	'zx'= 40
1B	-22	-4	-116	1	0.8733	0.9999	0.9998	--	--	0.00	--	0.07 Snell.	'zx'= 40

ASTA NUM. 101 NI 143 NF 146 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-278	-362	123	0	6	27	1	0.01	0.00	0.13	
1B	0	-278	267	123	0	6	-27	1	0.01	0.00	0.13	
1A	9	-273	-362	123	0	-5	-4	1	0.01	0.00	0.02	
1B	9	-273	267	123	0	-5	-4	1	0.01	0.00	0.02	
1A	17	-269	-362	123	0	-15	-35	1	0.01	0.00	0.17	
1B	17	-269	267	123	0	-15	19	1	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

Novembre 2016

1A	-278	-15	-35	1	0.8733	0.9976	0.9957	--	--	0.01	--	0.18 Snell. 'yx'= 40
1B	-278	-15	-27	1	0.8733	0.9976	0.9959	--	--	0.01	--	0.14 Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 102 NI 152 NF 140 Lungh. 17.3 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-179	-474	-46	0	3	122	1	0.01	0.00	0.06	
1B	0	-179	40	-46	0	3	52	1	0.00	0.00	0.03	
1A	9	-175	-474	-47	0	11	115	1	0.01	0.00	0.06	
1B	9	-175	40	-47	0	11	22	1	0.00	0.00	0.05	
1A	17	-171	-474	-47	0	19	108	1	0.01	0.00	0.09	
1B	17	-171	40	-47	0	19	-9	1	0.00	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-179	19	122	1	0.8717	0.9992	0.9987	--	--	0.00	--	0.15 Snell.	'zx'= 40
1B	-179	19	52	1	0.8717	0.9992	0.9985	--	--	0.00	--	0.12 Snell.	'zx'= 40

ASTA NUM. 103 NI 141 NF 155 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-591	-295	89	0	8	11	1	0.01	0.01	0.04	
1B	0	-591	57	89	0	8	-82	1	0.00	0.01	0.04	
1A	12	-591	-300	89	0	-2	17	1	0.01	0.01	0.01	
1B	12	-591	51	89	0	-2	-117	1	0.00	0.01	0.06	
1A	24	-591	-306	89	0	-13	22	1	0.01	0.01	0.06	
1B	24	-591	45	89	0	-13	-153	1	0.00	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-591	-13	22	1	0.7801	0.9892	0.9956	--	--	0.01	--	0.08 Snell.	'zx'= 54
1B	-591	-13	-153	1	0.7801	0.9892	0.9957	--	--	0.01	--	0.15 Snell.	'zx'= 54

ASTA NUM. 104 NI 142 NF 141 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-612	-283	7	0	8	-1	1	0.01	0.01	0.04	
1B	0	-612	69	7	0	8	-19	1	0.00	0.01	0.04	
1A	12	-612	-289	7	0	8	5	1	0.01	0.01	0.04	
1B	12	-612	63	7	0	8	-51	1	0.00	0.01	0.04	
1A	24	-612	-295	7	0	8	11	1	0.01	0.01	0.04	
1B	24	-612	57	7	0	8	-83	1	0.00	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-612	8	11	1	0.7801	1.0077	0.9950	--	--	0.01	--	0.06 Snell. 'zx' =	54
1B	-612	8	-83	1	0.7801	1.0077	0.9952	--	--	0.01	--	0.09 Snell. 'zx' =	54

ASTA NUM. 105 NI 143 NF 142 Lungh. 23.3 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-593	-272	164	0	25	53	1	0.01	0.01	0.12	
1B	0	-593	81	164	0	25	-23	1	0.01	0.01	0.12	
1A	12	-593	-278	164	0	6	19	1	0.01	0.01	0.03	
1B	12	-593	75	164	0	6	-12	1	0.01	0.01	0.03	
1A	23	-593	-284	164	0	-13	-16	1	0.01	0.01	0.06	
1B	23	-593	69	164	0	-13	-1	1	0.01	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-593	25	53	1	0.7833	0.9908	0.9949	--	--	0.01	--	0.16 Snell. 'zx' =	54
1B	-593	25	-23	1	0.7833	0.9908	0.9952	--	--	0.01	--	0.14 Snell. 'zx' =	54

ASTA NUM. 106 NI 144 NF 145 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-625	-242	162	0	22	138	1	0.01	0.01	0.10	
1B	0	-625	127	162	0	22	-41	1	0.01	0.01	0.10	
1A	12	-625	-248	162	0	2	109	1	0.01	0.01	0.05	

Novembre 2016

1B	12	-625	121	162	0	2	-27	1	0.01	0.01	0.01
1A	24	-625	-254	162	0	-17	80	1	0.01	0.01	0.08
1B	24	-625	115	162	0	-17	-13	1	0.01	0.01	0.08

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-625	22	138	1	0.7801	0.9877	0.9954	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'zx'= 54
1B	-625	22	-41	1	0.7801	0.9877	0.9952	--	--	0.01	--	0.14	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 107 NI 145 NF 147 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-645	-254	3	0	10	80	1	0.01	0.01	0.05	
1B	0	-645	115	3	0	10	-13	1	0.00	0.01	0.05	
1A	12	-645	-260	3	0	9	51	1	0.01	0.01	0.04	
1B	12	-645	109	3	0	9	-0	1	0.00	0.01	0.04	
1A	24	-645	-266	3	0	9	20	1	0.01	0.01	0.04	
1B	24	-645	104	3	0	9	12	1	0.00	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-645	10	80	1	0.7801	1.0074	0.9950	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx'= 54
1B	-645	10	-13	1	0.7801	1.0074	0.9939	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 108 NI 147 NF 146 Lungh. 23.7 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-620	-265	100	0	9	18	1	0.01	0.01	0.04	
1B	0	-620	103	100	0	9	12	1	0.00	0.01	0.04	
1A	12	-620	-271	100	0	-3	-15	1	0.01	0.01	0.01	
1B	12	-620	97	100	0	-3	24	1	0.00	0.01	0.01	
1A	24	-620	-277	100	0	-15	-48	1	0.01	0.01	0.07	
1B	24	-620	92	100	0	-15	36	1	0.00	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-620	-15	-48	1	0.7769	0.9894	0.9946	--	--	0.01	--	0.11	Snell. 'zx'= 55
1B	-620	-15	36	1	0.7769	0.9894	0.9953	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx'= 55

ASTA NUM. 109 NI 149 NF 152 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-409	-188	-5	0	12	47	1	0.01	0.01	0.06	
1B	0	-409	22	-5	0	12	30	1	0.00	0.01	0.06	
1A	9	-405	-188	-5	0	12	48	1	0.01	0.01	0.06	
1B	9	-405	22	-5	0	12	15	1	0.00	0.01	0.06	
1A	17	-401	-188	-5	0	11	48	1	0.01	0.01	0.05	
1B	17	-401	22	-5	0	11	0	1	0.00	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-409	12	48	1	0.8733	1.0023	0.9970	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 40
1B	-409	12	30	1	0.8733	1.0023	0.9966	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 110 NI 150 NF 153 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-350	-269	765	0	137	23	1	0.02	0.01	0.11	
1B	0	-350	111	765	0	137	-7	1	0.02	0.01	0.07	
1A	9	-346	-269	765	0	70	-0	1	0.02	0.01	0.03	
1B	9	-346	111	765	0	70	3	1	0.02	0.01	0.03	
1A	17	-342	-269	765	0	3	-24	1	0.02	0.01	0.11	
1B	17	-342	111	765	0	3	12	1	0.02	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-350	137	-24	1	0.8733	0.9971	0.9938	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'yx'= 40
1B	-350	137	12	1	0.8733	0.9971	0.9954	--	--	0.01	--	0.13	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 111 NI 151 NF 154 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-404	-264	662	0	133	24	1	0.02	0.01	0.12
1B	0	-404	97	662	0	133	-12	1	0.02	0.01	0.06
1A	9	-399	-264	662	0	74	2	1	0.02	0.01	0.04
1B	9	-399	97	662	0	74	-3	1	0.02	0.01	0.04
1A	17	-395	-264	662	0	15	-21	1	0.02	0.01	0.10
1B	17	-395	97	662	0	15	5	1	0.02	0.01	0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-404	133	24	1	0.8733	0.9967	0.9933	--	--	0.01	--	0.19	Snell. 'yx'= 40
1B	-404	133	-12	1	0.8733	0.9967	0.9953	--	--	0.01	--	0.13	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 112 NI 149 NF 291 Lungh. 18.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-406	-484	262	0	16	33	1	0.02	0.01	0.08	
1B	0	-406	-272	262	0	16	-12	1	0.01	0.01	0.08	
1A	9	-406	-489	262	0	-8	-0	1	0.02	0.01	0.04	
1B	9	-406	-277	262	0	-8	-48	1	0.01	0.01	0.04	
1A	18	-406	-493	262	0	-32	-33	1	0.02	0.01	0.15	
1B	18	-406	-281	262	0	-32	-84	1	0.01	0.01	0.15	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-406	-32	-33	1	0.8619	0.9947	0.9962	--	--	0.01	--	0.17	Snell. 'zx'= 42
1B	-406	-32	-84	1	0.8619	0.9947	0.9967	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'zx'= 42

ASTA NUM. 113 NI 150 NF 154 Lungh. 28.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-273	-366	248	0	35	-21	1	0.01	0.00	0.17	
1B	0	-273	442	248	0	35	-138	1	0.01	0.00	0.17	
1A	14	-273	-372	248	0	0	-73	1	0.01	0.00	0.03	
1B	14	-273	435	248	0	0	-76	1	0.01	0.00	0.04	
1A	28	-273	-379	248	0	-34	-126	1	0.01	0.00	0.16	

Novembre 2016

1B 28 -273 428 248 0 -34 -15 1 0.01 0.00 0.16

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-273	35	-126	1	0.7097	0.9941	0.9979	--	--	0.01	--	0.23	Snell. 'zx'= 65
1B	-273	35	-138	1	0.7097	0.9941	0.9979	--	--	0.01	--	0.24	Snell. 'zx'= 65

ASTA NUM. 114 NI 151 NF 294 Lungh. 8.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-245	-425	284	0	6	-78	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	-245	326	284	0	6	-133	1	0.01	0.00	0.06	
1A	4	-245	-427	284	0	-6	-108	1	0.01	0.00	0.05	
1B	4	-245	324	284	0	-6	-108	1	0.01	0.00	0.05	
1A	8	-245	-429	284	0	-18	-138	1	0.01	0.00	0.08	
1B	8	-245	322	284	0	-18	-82	1	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-245	-18	-138	1	0.9963	0.9978	0.9980	--	--	0.00	--	0.15	Snell. 'zx'= 18
1B	-245	-18	-133	1	0.9963	0.9978	0.9980	--	--	0.00	--	0.15	Snell. 'zx'= 18

ASTA NUM. 115 NI 157 NF 155 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-275	-291	323	0	54	29	1	0.01	0.00	0.14	
1B	0	-275	-72	323	0	54	16	1	0.01	0.00	0.07	
1A	9	-271	-291	323	0	102	3	1	0.01	0.00	0.05	
1B	9	-271	-72	323	0	102	10	1	0.01	0.00	0.05	
1A	17	-266	-291	323	0	150	-22	1	0.01	0.00	0.11	
1B	17	-266	-72	323	0	150	4	1	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

1A	-275	150	29	1	0.8733	0.9978	0.9957	--	--	0.01	--	0.21 Snell. 'yx' = 40
1B	-275	150	16	1	0.8733	0.9978	0.9992	--	--	0.01	--	0.15 Snell. 'yx' = 40

ASTA NUM. 116 NI 159 NF 156 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-161	-240	286	0	48	18	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-161	132	286	0	48	-12	1	0.01	0.00	0.06	
1A	9	-157	-240	286	0	22	-3	1	0.01	0.00	0.01	
1B	9	-157	132	286	0	22	-1	1	0.01	0.00	0.01	
1A	17	-153	-240	286	0	-4	-23	1	0.01	0.00	0.11	
1B	17	-153	132	286	0	-4	11	1	0.01	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-161	48	-23	1	0.8733	0.9987	0.9975	--	--	0.00	--	0.14 Snell.	'yx'= 40
1B	-161	48	-12	1	0.8733	0.9987	0.9972	--	--	0.00	--	0.08 Snell.	'yx'= 40

ASTA NUM. 117 NI 160 NF 158 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-171	-219	239	0	62	22	1	0.01	0.00	0.11	
1B	0	-171	120	239	0	62	-11	1	0.01	0.00	0.05	
1A	9	-167	-219	239	0	41	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	9	-167	120	239	0	41	-0	1	0.01	0.00	0.02	
1A	17	-163	-219	239	0	20	-16	1	0.01	0.00	0.07	
1B	17	-163	120	239	0	20	10	1	0.01	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

1A	-171	62	22	1	0.8733	0.9986	0.9974	--	--	0.00	--	0.14 Snell.	'yx'= 40
1B	-171	62	-11	1	0.8733	0.9986	0.9970	--	--	0.00	--	0.08 Snell.	'yx'= 40

ASTA NUM. 118 NI 157 NF 290 Lungh. 19.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-559	-247	154	0	13	-32	1	0.01	0.01	0.06
1B	0	-559	66	154	0	13	-55	1	0.00	0.01	0.06
1A	9	-559	-252	154	0	-2	-26	1	0.01	0.01	0.01
1B	9	-559	61	154	0	-2	-78	1	0.00	0.01	0.04
1A	19	-559	-256	154	0	-16	-21	1	0.01	0.01	0.08
1B	19	-559	56	154	0	-16	-101	1	0.00	0.01	0.08

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-559	-16	-32	1	0.8478	0.9903	0.9959	--	--	0.01	--	0.11	Snell. 'zx' = 44
1B	-559	-16	-101	1	0.8478	0.9903	0.9958	--	--	0.01	--	0.14	Snell. 'zx' = 44

ASTA NUM. 119 NI 159 NF 158 Lungh. 28.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-478	-152	251	0	36	-30	1	0.01	0.01	0.17	
1B	0	-478	101	251	0	36	-48	1	0.01	0.01	0.17	
1A	14	-478	-159	251	0	0	-52	1	0.01	0.01	0.02	
1B	14	-478	94	251	0	0	-34	1	0.01	0.01	0.02	
1A	28	-478	-166	251	0	-35	-75	1	0.01	0.01	0.17	
1B	28	-478	87	251	0	-35	-21	1	0.01	0.01	0.17	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-478	36	-75	1	0.7097	0.9896	0.9965	--	--	0.01	--	0.22	Snell. 'zx' = 65
1B	-478	36	-48	1	0.7097	0.9896	0.9965	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'zx' = 65

ASTA NUM. 120 NI 160 NF 295 Lungh. 9.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-398	-180	213	0	6	-2	1	0.01	0.01	0.03	
1B	0	-398	40	213	0	6	-62	1	0.01	0.01	0.03	
1A	5	-398	-182	213	0	-4	-9	1	0.01	0.01	0.02	
1B	5	-398	38	213	0	-4	-62	1	0.01	0.01	0.03	
1A	9	-398	-184	213	0	-14	-16	1	0.01	0.01	0.06	
1B	9	-398	36	213	0	-14	-62	1	0.01	0.01	0.06	

Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-398	-14	-16	1	0.9833	0.9963	0.9967	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx'= 21
1B	-398	-14	-62	1	0.9833	0.9963	0.9969	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx'= 21

ASTA NUM. 121 NI 164 NF 162 Lungh. 17.2 cm SEZ. 2 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-67	-287	179	0	64	21	1	0.01	0.00	0.10	
1B	0	-67	-140	179	0	64	6	1	0.01	0.00	0.03	
1A	9	-63	-287	179	0	48	-4	1	0.01	0.00	0.02	
1B	9	-63	-140	179	0	48	-5	1	0.01	0.00	0.03	
1A	17	-59	-287	179	0	32	-29	1	0.01	0.00	0.14	
1B	17	-59	-140	179	0	32	-17	1	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-67	64	-29	1	0.8733	0.9995	0.9990	--	--	0.00	--	0.17	Snell. 'yx'= 40
1B	-67	64	-17	1	0.8733	0.9995	0.9993	--	--	0.00	--	0.11	Snell. 'yx'= 40

ASTA NUM. 122 NI 167 NF 161 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	432	-132	463	0	33	-12	1	0.01	0.01	0.16	
1B	0	432	93	463	0	33	-61	1	0.01	0.01	0.16	
1A	9	437	-132	463	0	-7	-22	1	0.01	0.01	0.04	
1B	9	437	93	463	0	-7	-53	1	0.01	0.01	0.04	
1A	17	441	-132	463	0	-47	-33	1	0.01	0.01	0.23	
1B	17	441	93	463	0	-47	-46	1	0.01	0.01	0.23	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	441	-47	-33	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	441	-47	-61	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 124 NI 176 NF 167 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	194	-269	226	0	38	-57	1	0.01	0.00	0.18	
1B	0	194	28	226	0	38	-99	1	0.01	0.00	0.18	
1A	9	199	-269	226	0	19	-90	1	0.01	0.00	0.09	
1B	9	199	28	226	0	19	-88	1	0.01	0.00	0.09	
1A	17	203	-269	226	0	-0	-122	1	0.01	0.00	0.06	
1B	17	203	28	226	0	-0	-76	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	203	38	-122	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	203	38	-99	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 125 NI 166 NF 163 Lungh. 23.3 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-270	-80	51	0	8	6	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-270	90	51	0	8	-42	1	0.00	0.00	0.04	
1A	12	-270	-86	51	0	2	-1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	12	-270	85	51	0	2	-34	1	0.00	0.00	0.02	
1A	23	-270	-91	51	0	-4	-8	1	0.00	0.00	0.02	
1B	23	-270	79	51	0	-4	-27	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-270	8	-8	1	0.7833	0.9958	0.9975	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx' = 54
1B	-270	8	-42	1	0.7833	0.9958	0.9981	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx' = 54

ASTA NUM. 126 NI 163 NF 165 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-282	-91	2	0	7	-9	1	0.00	0.01	0.03	
1B	0	-282	78	2	0	7	-29	1	0.00	0.01	0.03	

Novembre 2016

1A	12	-282	-97	2	0	7	-4	1	0.00	0.01	0.03
1B	12	-282	73	2	0	7	-35	1	0.00	0.01	0.03
1A	24	-282	-103	2	0	7	-1	1	0.00	0.01	0.04
1B	24	-282	67	2	0	7	-42	1	0.00	0.01	0.04

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-282	7	-9	1	0.7801	1.0032	0.9978	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx'= 54
1B	-282	7	-42	1	0.7801	1.0032	0.9980	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 127 NI 165 NF 164 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-274	-102	71	0	7	-1	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-274	66	71	0	7	-42	1	0.00	0.00	0.04	
1A	12	-274	-108	71	0	-1	6	1	0.00	0.00	0.00	
1B	12	-274	60	71	0	-1	-53	1	0.00	0.00	0.03	
1A	24	-274	-114	71	0	-9	12	1	0.00	0.00	0.04	
1B	24	-274	54	71	0	-9	-65	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-274	-9	12	1	0.7801	0.9946	0.9977	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx'= 54
1B	-274	-9	-65	1	0.7801	0.9946	0.9980	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 128 NI 168 NF 170 Lungh. 23.7 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-249	-50	69	0	6	0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-249	88	69	0	6	-25	1	0.00	0.00	0.03	
1A	12	-249	-56	69	0	-2	-12	1	0.00	0.00	0.01	
1B	12	-249	82	69	0	-2	-9	1	0.00	0.00	0.01	
1A	24	-249	-62	69	0	-11	-25	1	0.00	0.00	0.05	
1B	24	-249	76	69	0	-11	6	1	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-249	-11	-25	1	0.7769	0.9960	0.9980	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx' = 55
1B	-249	-11	-25	1	0.7769	0.9960	0.9979	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx' = 55

ASTA NUM. 129 NI 169 NF 168 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-256	-39	2	0	6	6	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-256	100	2	0	6	-43	1	0.00	0.00	0.03	
1A	12	-256	-45	2	0	6	3	1	0.00	0.00	0.03	
1B	12	-256	94	2	0	6	-34	1	0.00	0.00	0.03	
1A	24	-256	-51	2	0	6	0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	24	-256	88	2	0	6	-26	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-256	6	6	1	0.7801	1.0030	0.9980	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx' = 54
1B	-256	6	-43	1	0.7801	1.0030	0.9981	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx' = 54

ASTA NUM. 130 NI 175 NF 169 Lungh. 23.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-245	-28	42	0	6	13	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-245	112	42	0	6	-66	1	0.00	0.00	0.03	
1A	12	-245	-34	42	0	1	10	1	0.00	0.00	0.00	
1B	12	-245	106	42	0	1	-53	1	0.00	0.00	0.03	
1A	24	-245	-39	42	0	-4	6	1	0.00	0.00	0.02	
1B	24	-245	101	42	0	-4	-42	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-245	6	13	1	0.7801	0.9952	0.9982	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx' = 54
1B	-245	6	-66	1	0.7801	0.9952	0.9982	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx' = 54

Novembre 2016

ASTA NUM. 131 NI 177 NF 293 Lungh. 7.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-242	-111	10	0	1	1	1	0.00	0.00	0.00	
1B	0	-242	0	10	0	1	-70	1	0.00	0.00	0.03	
1A	4	-242	-113	10	0	0	-4	1	0.00	0.00	0.00	
1B	4	-242	-1	10	0	0	-70	1	0.00	0.00	0.03	
1A	7	-242	-115	10	0	-0	-8	1	0.00	0.00	0.00	
1B	7	-242	-3	10	0	-0	-70	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-242	1	-8	1	1.0000	0.9979	0.9980	--	--	0.00	--	0.01	Snell. 'zx'= 17
1B	-242	1	-70	1	1.0000	0.9979	0.9981	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 17

ASTA NUM. 133 NI 171 NF 175 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-129	-229	155	0	16	-9	1	0.01	0.00	0.08	
1B	0	-129	149	155	0	16	-28	1	0.00	0.00	0.08	
1A	9	-125	-229	155	0	3	2	1	0.01	0.00	0.01	
1B	9	-125	149	155	0	3	-46	1	0.00	0.00	0.02	
1A	17	-121	-229	155	0	-11	13	1	0.01	0.00	0.05	
1B	17	-121	149	155	0	-11	-63	1	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-129	16	13	1	0.8733	0.9982	0.9988	--	--	0.00	--	0.09	Snell. 'zx'= 40
1B	-129	16	-63	1	0.8733	0.9982	0.9990	--	--	0.00	--	0.11	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 135 NI 178 NF 292 Lungh. 8.8 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-199	-168	182	0	1	10	1	0.01	0.00	0.00
1B	0	-199	289	182	0	1	-96	1	0.01	0.00	0.05
1A	4	-199	-170	182	0	-2	22	1	0.01	0.00	0.01
1B	4	-199	287	182	0	-2	-103	1	0.01	0.00	0.05
1A	9	-199	-172	182	0	-4	34	1	0.01	0.00	0.02
1B	9	-199	284	182	0	-4	-110	1	0.01	0.00	0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-199	-4	34	1	0.9855	0.9984	0.9984	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 20
1B	-199	-4	-110	1	0.9855	0.9984	0.9984	--	--	0.00	--	0.08	Snell. 'zx'= 20

ASTA NUM. 137 NI 172 NF 176 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-11	-361	208	0	17	-19	1	0.01	0.00	0.08	
1B	0	-11	-23	208	0	17	-108	1	0.01	0.00	0.08	
1A	9	-6	-361	208	0	-1	-45	1	0.01	0.00	0.02	
1B	9	-6	-23	208	0	-1	-114	1	0.01	0.00	0.05	
1A	17	-2	-361	208	0	-19	-72	1	0.01	0.00	0.09	
1B	17	-2	-23	208	0	-19	-120	1	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-11	-19	-72	1	0.8733	0.9998	0.9999	--	--	0.00	--	0.13	Snell. 'zx'= 40
1B	-11	-19	-120	1	0.8733	0.9998	0.9999	--	--	0.00	--	0.15	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 140 NI 212 NF 285 Lungh. 18.8 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-58	-391	244	0	18	-100	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-58	342	244	0	18	-125	1	0.01	0.00	0.09	
1A	9	-58	-396	244	0	-5	-72	1	0.01	0.00	0.03	
1B	9	-58	337	244	0	-5	-158	1	0.01	0.00	0.08	
1A	19	-58	-401	244	0	-28	-45	1	0.01	0.00	0.13	
1B	19	-58	332	244	0	-28	-191	1	0.01	0.00	0.13	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-58	-28	-100	1	0.8504	0.9991	0.9996	--	--	0.00	--	0.18	Snell. 'zx'= 43
1B	-58	-28	-191	1	0.8504	0.9991	0.9996	--	--	0.00	--	0.23	Snell. 'zx'= 43

ASTA NUM. 144 NI 135 NF 213 Lungh. 17.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0000 0.0000 0.0000 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-11	-156	152	0	10	8	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-11	145	152	0	10	-38	1	0.00	0.00	0.05	
1A	9	-6	-156	152	0	-4	-8	1	0.00	0.00	0.02	
1B	9	-6	145	152	0	-4	-23	1	0.00	0.00	0.02	
1A	17	-2	-156	152	0	-17	-25	1	0.00	0.00	0.08	
1B	17	-2	145	152	0	-17	-7	1	0.00	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-11	-17	-25	1	0.8733	0.9999	0.9999	--	--	0.00	--	0.09	Snell. 'zx'= 40
1B	-11	-17	-38	1	0.8733	0.9999	0.9999	--	--	0.00	--	0.10	Snell. 'zx'= 40

ASTA NUM. 146 NI 285 NF 182 Lungh. 9.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-165	-13	129	0	10	-42	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-165	431	129	0	10	-198	1	0.01	0.00	0.09	
1A	5	-165	-15	129	0	4	-39	1	0.00	0.00	0.02	
1B	5	-165	429	129	0	4	-182	1	0.01	0.00	0.09	
1A	9	-165	-18	129	0	-2	-36	1	0.00	0.00	0.02	
1B	9	-165	426	129	0	-2	-167	1	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-165	10	-42	1	0.9809	0.9986	0.9987	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'zx'= 21
1B	-165	10	-198	1	0.9809	0.9986	0.9987	--	--	0.00	--	0.15	Snell. 'zx'= 21

ASTA NUM. 147 NI 292 NF 172 Lungh. 19.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-389	-235	231	0	28	24	1	0.01	0.01	0.13	
1B	0	-389	68	231	0	28	-117	1	0.01	0.01	0.13	
1A	10	-389	-239	231	0	5	3	1	0.01	0.01	0.03	
1B	10	-389	63	231	0	5	-112	1	0.01	0.01	0.05	
1A	19	-389	-244	231	0	-17	-19	1	0.01	0.01	0.08	
1B	19	-389	59	231	0	-17	-107	1	0.01	0.01	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-389	28	24	1	0.8453	0.9943	0.9964	--	--	0.01	--	0.15 Snell.	'zx'= 44
1B	-389	28	-117	1	0.8453	0.9943	0.9972	--	--	0.01	--	0.20 Snell.	'zx'= 44

ASTA NUM. 148 NI 293 NF 171 Lungh. 20.8 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-224	4	138	0	16	-13	1	0.00	0.00	0.08	
1B	0	-224	146	138	0	16	-53	1	0.00	0.00	0.08	
1A	10	-224	-1	138	0	1	-11	1	0.00	0.00	0.01	
1B	10	-224	141	138	0	1	-40	1	0.00	0.00	0.02	
1A	21	-224	-6	138	0	-13	-9	1	0.00	0.00	0.06	
1B	21	-224	136	138	0	-13	-28	1	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-224	16	-13	1	0.8221	0.9958	0.9984	--	--	0.00	--	0.09 Snell.	'zx'= 48
1B	-224	16	-53	1	0.8221	0.9958	0.9983	--	--	0.00	--	0.11 Snell.	'zx'= 48

ASTA NUM. 149 NI 295 NF 162 Lungh. 19.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

Novembre 2016

	cm		kg		kg*m							
1A	0	-320	-80	201	0	23	-21	1	0.01	0.01	0.11	
1B	0	-320	88	201	0	23	-48	1	0.01	0.01	0.11	
1A	10	-320	-85	201	0	4	-29	1	0.01	0.01	0.02	
1B	10	-320	83	201	0	4	-40	1	0.01	0.01	0.02	
1A	19	-320	-90	201	0	-15	-38	1	0.01	0.01	0.07	
1B	19	-320	78	201	0	-15	-32	1	0.01	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-320	23	-38	1	0.8478	0.9950	0.9976	--	--	0.01	--	0.13	Snell. 'zx'= 44
1B	-320	23	-48	1	0.8478	0.9950	0.9976	--	--	0.01	--	0.14	Snell. 'zx'= 44

ASTA NUM. 150 NI 290 NF 156 Lungh. 9.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-561	-153	183	0	12	-11	1	0.01	0.01	0.06	
1B	0	-561	171	183	0	12	-111	1	0.01	0.01	0.06	
1A	5	-561	-155	183	0	4	-3	1	0.01	0.01	0.02	
1B	5	-561	169	183	0	4	-117	1	0.01	0.01	0.06	
1A	9	-561	-158	183	0	-5	4	1	0.01	0.01	0.02	
1B	9	-561	167	183	0	-5	-124	1	0.01	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-561	12	-11	1	0.9833	0.9948	0.9952	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx'= 21
1B	-561	12	-124	1	0.9833	0.9948	0.9956	--	--	0.01	--	0.13	Snell. 'zx'= 21

ASTA NUM. 151 NI 294 NF 161 Lungh. 20.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	73	529	174	0	20	-69	1	0.02	0.00	0.09	
1B	0	73	753	174	0	20	-135	1	0.02	0.00	0.09	
1A	10	73	524	174	0	2	-11	1	0.02	0.00	0.01	
1B	10	73	748	174	0	2	-66	1	0.02	0.00	0.03	

Novembre 2016

1A	20	73	519	174	0	-16	47	1	0.02	0.00	0.08
1B	20	73	743	174	0	-16	2	1	0.02	0.00	0.08

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	73	20	-69	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	73	20	-135	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 152 NI 291 NF 153 Lungh. 10.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-306	-319	366	0	31	-29	1	0.01	0.01	0.15	
1B	0	-306	554	366	0	31	-71	1	0.02	0.01	0.15	
1A	5	-306	-321	366	0	13	-51	1	0.01	0.01	0.06	
1B	5	-306	552	366	0	13	-37	1	0.02	0.01	0.06	
1A	10	-306	-324	366	0	-6	-74	1	0.01	0.01	0.04	
1B	10	-306	549	366	0	-6	-3	1	0.02	0.01	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-306	31	-74	1	0.9703	0.9975	0.9975	--	--	0.01	--	0.19	Snell. 'zx'= 23
1B	-306	31	-71	1	0.9703	0.9975	0.9974	--	--	0.01	--	0.19	Snell. 'zx'= 23

ASTA NUM. 154 NI 286 NF 130 Lungh. 9.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-550	-536	240	0	19	41	1	0.02	0.01	0.09	
1B	0	-550	1287	240	0	19	-168	1	0.04	0.01	0.09	
1A	5	-550	-539	240	0	7	23	1	0.02	0.01	0.03	
1B	5	-550	1285	240	0	7	-116	1	0.04	0.01	0.06	
1A	9	-550	-541	240	0	-4	5	1	0.02	0.01	0.02	
1B	9	-550	1282	240	0	-4	-63	1	0.04	0.01	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

	kg	kg*m											
1A	-550	19	41	1	0.9811	0.9954	0.9954	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx' = 21
1B	-550	19	-168	1	0.9811	0.9954	0.9955	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'zx' = 21

ASTA NUM. 155 NI 288 NF 209 Lungh. 18.8 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-858	-1416	238	0	27	268	1	0.04	0.02	0.13	
1B	0	-858	-620	238	0	27	118	1	0.02	0.02	0.13	
1A	9	-858	-1421	238	0	5	134	1	0.04	0.02	0.06	
1B	9	-858	-625	238	0	5	59	1	0.02	0.02	0.03	
1A	19	-858	-1426	238	0	-18	0	1	0.04	0.02	0.09	
1B	19	-858	-630	238	0	-18	0	1	0.02	0.02	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-858	27	268	1	0.8503	0.9870	0.9930	--	--	0.02	--	0.27	Snell. 'zx' = 43
1B	-858	27	118	1	0.8503	0.9870	0.9930	--	--	0.02	--	0.20	Snell. 'zx' = 43

ASTA NUM. 156 NI 289 NF 208 Lungh. 20.4 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-981	-343	184	0	21	71	1	0.01	0.02	0.10	
1B	0	-981	286	184	0	21	-58	1	0.01	0.02	0.10	
1A	10	-981	-348	184	0	2	36	1	0.01	0.02	0.02	
1B	10	-981	281	184	0	2	-29	1	0.01	0.02	0.01	
1A	20	-981	-353	184	0	-17	-0	1	0.01	0.02	0.08	
1B	20	-981	276	184	0	-17	-0	1	0.01	0.02	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-981	21	71	1	0.8271	0.9824	0.9920	--	--	0.02	--	0.15	Snell. 'zx' = 47
1B	-981	21	-58	1	0.8271	0.9824	0.9920	--	--	0.02	--	0.15	Snell. 'zx' = 47

ASTA NUM. 157 NI 284 NF 122 Lungh. 19.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

Novembre 2016

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-189	-48	115	0	12	-20	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	-189	110	115	0	12	-66	1	0.00	0.00	0.06	
1A	10	-189	-52	115	0	1	-19	1	0.00	0.00	0.01	
1B	10	-189	106	115	0	1	-61	1	0.00	0.00	0.03	
1A	19	-189	-57	115	0	-9	-19	1	0.00	0.00	0.05	
1B	19	-189	101	115	0	-9	-56	1	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-189	12	-20	1	0.8478	0.9968	0.9987	--	--	0.00	--	0.07 Snell.	'zx'= 44
1B	-189	12	-66	1	0.8478	0.9968	0.9986	--	--	0.00	--	0.09 Snell.	'zx'= 44

ASTA NUM. 158 NI 283 NF 119 Lungh. 18.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-392	106	197	0	24	0	1	0.01	0.01	0.12	
1B	0	-392	922	197	0	24	-141	1	0.03	0.01	0.12	
1A	9	-392	101	197	0	6	5	1	0.01	0.01	0.03	
1B	9	-392	918	197	0	6	-53	1	0.03	0.01	0.03	
1A	18	-392	97	197	0	-12	9	1	0.01	0.01	0.06	
1B	18	-392	913	197	0	-12	34	1	0.03	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-392	24	9	1	0.8619	0.9951	0.9968	--	--	0.01	--	0.13 Snell.	'zx'= 42
1B	-392	24	-141	1	0.8619	0.9951	0.9967	--	--	0.01	--	0.19 Snell.	'zx'= 42

ASTA NUM. 159 NI 528 NF 105 Lungh. 8.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-269	-220	128	0	11	-32	1	0.01	0.00	0.05
1B	0	-269	265	128	0	11	-132	1	0.01	0.00	0.06
1A	4	-269	-222	128	0	5	-31	1	0.01	0.00	0.02
1B	4	-269	263	128	0	5	-130	1	0.01	0.00	0.06
1A	8	-269	-224	128	0	-0	-31	1	0.01	0.00	0.01
1B	8	-269	261	128	0	-0	-129	1	0.01	0.00	0.06

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-269	11	-32	1	0.9963	0.9980	0.9979	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'zx' = 19
1B	-269	11	-132	1	0.9963	0.9980	0.9979	--	--	0.00	--	0.12	Snell. 'zx' = 19

ASTA NUM. 160 NI 282 NF 106 Lungh. 9.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-275	-30	-10	0	-1	-11	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-275	187	-10	0	-1	-76	1	0.01	0.00	0.04	
1A	5	-275	-32	-10	0	-0	-5	1	0.00	0.00	0.00	
1B	5	-275	185	-10	0	-0	-75	1	0.01	0.00	0.04	
1A	9	-275	-34	-10	0	-0	1	1	0.00	0.00	0.00	
1B	9	-275	182	-10	0	-0	-74	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-275	-1	-11	1	0.9833	0.9984	0.9977	--	--	0.01	--	0.01	Snell. 'zx' = 21
1B	-275	-1	-76	1	0.9833	0.9984	0.9978	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx' = 21

ASTA NUM. 161 NI 600 NF 97 Lungh. 20.4 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-274	-39	161	0	19	-2	1	0.00	0.00	0.09	
1B	0	-274	173	161	0	19	-46	1	0.01	0.00	0.09	
1A	10	-274	-44	161	0	2	-2	1	0.00	0.00	0.01	
1B	10	-274	168	161	0	2	-33	1	0.01	0.00	0.02	
1A	20	-274	-49	161	0	-14	-2	1	0.00	0.00	0.07	
1B	20	-274	163	161	0	-14	-21	1	0.01	0.00	0.07	

Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-274	19	-2	1	0.8271	0.9952	0.9980	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx'= 47
1B	-274	19	-46	1	0.8271	0.9952	0.9979	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx'= 47

ASTA NUM. 162 NI 599 NF 82 Lungh. 18.8 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-301	-193	286	0	35	-59	1	0.01	0.01	0.17	
1B	0	-301	225	286	0	35	-128	1	0.01	0.01	0.17	
1A	9	-301	-198	286	0	8	-50	1	0.01	0.01	0.04	
1B	9	-301	220	286	0	8	-134	1	0.01	0.01	0.06	
1A	19	-301	-203	286	0	-19	-42	1	0.01	0.01	0.09	
1B	19	-301	216	286	0	-19	-141	1	0.01	0.01	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-301	35	-59	1	0.8502	0.9959	0.9978	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'zx'= 43
1B	-301	35	-141	1	0.8502	0.9959	0.9978	--	--	0.01	--	0.24	Snell. 'zx'= 43

ASTA NUM. 163 NI 480 NF 92 Lungh. 9.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-305	-422	106	0	10	2	1	0.01	0.01	0.05	
1B	0	-305	144	106	0	10	-39	1	0.00	0.01	0.05	
1A	5	-305	-425	106	0	5	-22	1	0.01	0.01	0.03	
1B	5	-305	141	106	0	5	-28	1	0.00	0.01	0.03	
1A	9	-305	-427	106	0	0	-47	1	0.01	0.01	0.02	
1B	9	-305	139	106	0	0	-17	1	0.00	0.01	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota



Novembre 2016

1A	-305	10	-47	1	0.9811	0.9979	0.9974	--	--	0.01	--	0.08 Snell. 'zx' = 21
1B	-305	10	-39	1	0.9811	0.9979	0.9975	--	--	0.01	--	0.07 Snell. 'zx' = 21

ASTA NUM. 165 NI 408 NF 79 Lungh. 10.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-132	-24	124	0	11	-16	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-132	238	124	0	11	-97	1	0.01	0.00	0.05	
1A	5	-132	-26	124	0	5	-9	1	0.00	0.00	0.02	
1B	5	-132	235	124	0	5	-93	1	0.01	0.00	0.04	
1A	10	-132	-29	124	0	-1	-3	1	0.00	0.00	0.01	
1B	10	-132	233	124	0	-1	-89	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-132	11	-16	1	0.9703	0.9990	0.9989	--	--	0.00	--	0.06 Snell.	'zx' = 23
1B	-132	11	-97	1	0.9703	0.9990	0.9990	--	--	0.00	--	0.10 Snell.	'zx' = 23

ASTA NUM. 166 NI 279 NF 67 Lungh. 20.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	257	278	247	0	31	-31	1	0.01	0.00	0.15	
1B	0	257	409	247	0	31	-62	1	0.01	0.00	0.15	
1A	10	257	273	247	0	6	-4	1	0.01	0.00	0.03	
1B	10	257	404	247	0	6	-21	1	0.01	0.00	0.03	
1A	20	257	268	247	0	-19	24	1	0.01	0.00	0.09	
1B	20	257	399	247	0	-19	18	1	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	257	31	-31	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	257	31	-62	1	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 167 NI 479 NF 73 Lungh. 9.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-320	-70	-5	0	-1	-35	1	0.00	0.01	0.02	
1B	0	-320	172	-5	0	-1	-55	1	0.01	0.01	0.03	
1A	5	-320	-73	-5	0	-0	-28	1	0.00	0.01	0.01	
1B	5	-320	170	-5	0	-0	-57	1	0.01	0.01	0.03	
1A	9	-320	-75	-5	0	-0	-22	1	0.00	0.01	0.01	
1B	9	-320	168	-5	0	-0	-59	1	0.01	0.01	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-320	-1	-35	1	0.9833	0.9983	0.9974	--	--	0.01	--	0.03	Snell. 'zx' = 21
1B	-320	-1	-59	1	0.9833	0.9983	0.9975	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx' = 21

ASTA NUM. 169 NI 368 NF 54 Lungh. 20.8 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-310	-79	167	0	20	60	1	0.01	0.01	0.09	
1B	0	-310	197	167	0	20	-24	1	0.01	0.01	0.09	
1A	10	-310	-84	167	0	2	53	1	0.01	0.01	0.03	
1B	10	-310	192	167	0	2	-5	1	0.01	0.01	0.01	
1A	21	-310	-89	167	0	-15	45	1	0.01	0.01	0.07	
1B	21	-310	186	167	0	-15	14	1	0.01	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-310	20	60	1	0.8221	0.9945	0.9978	--	--	0.01	--	0.13	Snell. 'zx' = 48
1B	-310	20	-24	1	0.8221	0.9945	0.9972	--	--	0.01	--	0.11	Snell. 'zx' = 48

ASTA NUM. 170 NI 328 NF 53 Lungh. 19.2 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.3200 0.4966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-509	113	332	0	41	-36	1	0.01	0.01	0.20	
1B	0	-509	264	332	0	41	-81	1	0.01	0.01	0.20	
1A	10	-509	108	332	0	9	-18	1	0.01	0.01	0.04	

Novembre 2016

1B	10	-509	259	332	0	9	-63	1	0.01	0.01	0.04
1A	19	-509	104	332	0	-22	-2	1	0.01	0.01	0.11
1B	19	-509	255	332	0	-22	-45	1	0.01	0.01	0.11

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-509	41	-36	1	0.8453	0.9930	0.9959	--	--	0.01	--	0.22	Snell. 'zx' = 44
1B	-509	41	-81	1	0.8453	0.9930	0.9962	--	--	0.01	--	0.25	Snell. 'zx' = 44

Lavoro: **Scala B** Intestazione lavoro: **Scala B**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**
 Gruppo: **2** Descrizione: **Mensole**
 Tabella: **Tabella travi**
 Tipo acciaio: **S 275** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 Coeff. k: **1.000** Coeff. kw: **1.000** Carico all'estradosso della trave
 Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γ_{M0} : **1.050** γ_{M1} : **1.050** $\gamma_{M1'}$: **1.050** γ_{M2} : **1.250** γ_{RV} : **0.000** γ_{M0} Pf: **1.000** γ_{M1} Pf: **1.000**
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 2 NI 279 NF 341 Lungh. 9.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	261	-676	-117	0	-38	-70	--	0.06	0.01	0.15	
1B	0	261	-309	-117	0	-38	-108	--	0.03	0.01	0.20	
1A	4	261	-677	-117	0	-32	-87	--	0.06	0.01	0.16	
1B	4	261	-310	-117	0	-32	-135	--	0.03	0.01	0.22	
1A	9	261	-677	-117	0	-27	-104	--	0.06	0.01	0.17	
1B	9	261	-310	-117	0	-27	-163	--	0.03	0.01	0.24	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	261	-38	-104	--	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	261	-38	-163	--	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 3 NI 368 NF 328 Lungh. 90.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-372	-69	39	0	8	8	--	0.01	0.01	0.04	

Novembre 2016

1B	0	-372	5	39	0	8	-1	--	0.01	0.01	0.03
1A	45	-372	-73	39	0	1	-24	--	0.01	0.01	0.04
1B	45	-372	1	39	0	1	0	--	0.01	0.01	0.02
1A	90	-372	-76	39	0	-5	-57	--	0.01	0.01	0.09
1B	90	-372	-2	39	0	-5	-0	--	0.01	0.01	0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-372	8	-57	--	0.8931	0.9967	1.0007	--	--	0.02	--	0.10	Snell. 'zx' = 36
1B	-372	8	-1	--	0.8931	0.9967	1.0033	--	--	0.02	--	0.03	Snell. 'zx' = 36

ASTA NUM. 4 NI 328 NF 219 Lungh. 9.7 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-570	-552	71	0	-7	-3	--	0.05	0.02	0.04	
1B	0	-570	-155	71	0	-7	-61	--	0.01	0.02	0.10	
1A	5	-570	-552	71	0	-9	-13	--	0.05	0.02	0.05	
1B	5	-570	-155	71	0	-9	-85	--	0.01	0.02	0.14	
1A	10	-570	-553	71	0	-12	-23	--	0.05	0.02	0.07	
1B	10	-570	-156	71	0	-12	-109	--	0.01	0.02	0.17	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-570	-12	-23	--	1.0000	1.0011	1.0003	--	--	0.02	--	0.07	Snell. 'zx' = 4
1B	-570	-12	-109	--	1.0000	1.0011	1.0006	--	--	0.02	--	0.17	Snell. 'zx' = 4

ASTA NUM. 5 NI 408 NF 429 Lungh. 9.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-449	-944	-193	0	-31	-44	--	0.08	0.02	0.12	
1B	0	-449	-404	-193	0	-31	-88	--	0.03	0.02	0.17	
1A	4	-449	-945	-193	0	-17	-66	--	0.08	0.02	0.12	
1B	4	-449	-404	-193	0	-17	-126	--	0.03	0.02	0.19	
1A	9	-449	-945	-193	0	-3	-89	--	0.08	0.02	0.12	
1B	9	-449	-405	-193	0	-3	-164	--	0.03	0.02	0.21	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-449	-31	-89	--	1.0000	1.0004	1.0004	--	--	0.02	--	0.17	Snell. 'zx'= 4
1B	-449	-31	-164	--	1.0000	1.0004	1.0005	--	--	0.02	--	0.26	Snell. 'zx'= 4

ASTA NUM. 7 NI 480 NF 281 Lungh. 90.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	131	79	60	0	41	-61	--	0.01	0.00	0.14	
1B	0	131	188	60	0	41	-155	--	0.02	0.00	0.25	
1A	45	131	76	60	0	14	-27	--	0.01	0.00	0.06	
1B	45	131	185	60	0	14	-70	--	0.02	0.00	0.11	
1A	90	131	72	60	0	-13	5	--	0.01	0.00	0.03	
1B	90	131	181	60	0	-13	13	--	0.02	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	131	41	-61	--	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	131	41	-155	--	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 8 NI 556 NF 480 Lungh. 9.3 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	159	-280	23	0	44	-92	--	0.02	0.01	0.19	
1B	0	159	323	23	0	44	-145	--	0.03	0.01	0.25	
1A	5	159	-280	23	0	39	-78	--	0.02	0.01	0.16	
1B	5	159	323	23	0	39	-157	--	0.03	0.01	0.25	
1A	9	159	-280	23	0	33	-63	--	0.02	0.01	0.13	
1B	9	159	322	23	0	33	-170	--	0.03	0.01	0.26	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	159	44	-92	--	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

Novembre 2016

1B 159 44 -170 -- 0.0000 0.0000 0.0000 -- -- -- -- -- Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 9 NI 599 NF 600 Lungh. 90.1 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-360	61	40	0	31	-45	--	0.01	0.01	0.12	
1B	0	-360	151	40	0	31	-123	--	0.01	0.01	0.21	
1A	45	-360	57	40	0	12	-19	--	0.01	0.01	0.06	
1B	45	-360	147	40	0	12	-56	--	0.01	0.01	0.10	
1A	90	-360	53	40	0	-6	6	--	0.01	0.01	0.03	
1B	90	-360	144	40	0	-6	9	--	0.01	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-360	31	-45	--	0.8929	1.0007	1.0008	--	--	0.02	--	0.12	Snell. 'zx'= 36
1B	-360	31	-123	--	0.8929	1.0007	1.0010	--	--	0.02	--	0.21	Snell. 'zx'= 36

ASTA NUM. 10 NI 639 NF 599 Lungh. 9.7 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-572	289	46	0	56	-77	--	0.02	0.02	0.21	
1B	0	-572	495	46	0	56	-178	--	0.04	0.02	0.32	
1A	5	-572	289	46	0	61	-62	--	0.02	0.02	0.20	
1B	5	-572	495	46	0	61	-155	--	0.04	0.02	0.31	
1A	10	-572	289	46	0	65	-47	--	0.02	0.02	0.19	
1B	10	-572	495	46	0	65	-133	--	0.04	0.02	0.29	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-572	65	-77	--	1.0000	1.0015	1.0007	--	--	0.02	--	0.23	Snell. 'zx'= 4
1B	-572	65	-178	--	1.0000	1.0015	1.0008	--	--	0.02	--	0.34	Snell. 'zx'= 4

ASTA NUM. 11 NI 282 NF 528 Lungh. 90.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

Novembre 2016

	cm		kg		kg*m							
1A	0	10	-146	38	0	7	12	--	0.01	0.00	0.03	
1B	0	10	-39	38	0	7	7	--	0.01	0.00	0.02	
1A	45	10	-149	38	0	-11	-55	--	0.01	0.00	0.08	
1B	45	10	-42	38	0	-11	-11	--	0.01	0.00	0.03	
1A	90	10	-153	38	0	-28	-123	--	0.01	0.00	0.19	
1B	90	10	-46	38	0	-28	-31	--	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	10	-28	-123	--	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	10	-28	-31	--	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 12 NI 528 NF 751 Lungh. 9.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-108	-1127	88	0	-13	-24	--	0.10	0.00	0.05	
1B	0	-108	-196	88	0	-13	-122	--	0.02	0.00	0.17	
1A	4	-108	-1128	88	0	-3	-51	--	0.10	0.00	0.07	
1B	4	-108	-197	88	0	-3	-154	--	0.02	0.00	0.19	
1A	9	-108	-1128	88	0	7	-79	--	0.10	0.00	0.11	
1B	9	-108	-197	88	0	7	-186	--	0.02	0.00	0.23	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-108	-13	-79	--	1.0000	0.9999	1.0001	--	--	0.00	--	0.12	Snell. 'zx' = 4
1B	-108	-13	-186	--	1.0000	0.9999	1.0001	--	--	0.00	--	0.24	Snell. 'zx' = 4

ASTA NUM. 14 NI 679 NF 288 Lungh. 8.2 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-144	-2112	91	0	17	15	--	0.18	0.01	0.05	
1B	0	-144	-236	91	0	17	-9	--	0.02	0.01	0.04	
1A	4	-144	-2112	91	0	18	0	--	0.18	0.01	0.04	
1B	4	-144	-237	91	0	18	-90	--	0.02	0.01	0.14	

1A	8	-144	-2113	91	0	19	-15	--	0.18	0.01	0.05
1B	8	-144	-237	91	0	19	-171	--	0.02	0.01	0.23

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-144	19	15	--	1.0000	1.0003	0.9999	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx'= 3
1B	-144	19	-171	--	1.0000	1.0003	1.0001	--	--	0.01	--	0.23	Snell. 'zx'= 3

ASTA NUM. 15 NI 288 NF 289 Lungh. 90.1 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-87	1	80	0	36	-3	--	0.01	0.00	0.07	
1B	0	-87	194	80	0	36	-158	--	0.02	0.00	0.25	
1A	45	-87	-2	80	0	0	-5	--	0.01	0.00	0.01	
1B	45	-87	190	80	0	0	-71	--	0.02	0.00	0.08	
1A	90	-87	-6	80	0	-36	-7	--	0.01	0.00	0.08	
1B	90	-87	187	80	0	-36	15	--	0.02	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-87	36	-7	--	0.8929	0.9986	1.0008	--	--	0.00	--	0.08	Snell. 'zx'= 36
1B	-87	36	-158	--	0.8929	0.9986	1.0002	--	--	0.00	--	0.25	Snell. 'zx'= 36

ASTA NUM. 16 NI 596 NF 286 Lungh. 7.8 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-86	-330	472	0	42	-17	--	0.08	0.00	0.10	
1B	0	-86	1421	472	0	42	-89	--	0.12	0.00	0.18	
1A	4	-86	-330	472	0	53	-32	--	0.08	0.00	0.13	
1B	4	-86	1421	472	0	53	-31	--	0.12	0.00	0.13	
1A	8	-86	-330	472	0	65	-48	--	0.08	0.00	0.17	
1B	8	-86	1421	472	0	65	27	--	0.12	0.00	0.15	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

	--													
	kg		kg*m											
1A	-86	65	-48	--	1.0000	1.0001	1.0001	--	--	0.00	--	0.17	Snell. 'zx'='	3
1B	-86	65	-89	--	1.0000	1.0001	1.0000	--	--	0.00	--	0.22	Snell. 'zx'='	3

ASTA NUM. 17 NI 290 NF 291 Lungh. 90.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-363	-130	72	0	14	19	--	0.01	0.01	0.06	
1B	0	-363	-88	72	0	14	6	--	0.01	0.01	0.04	
1A	45	-363	-134	72	0	-19	-23	--	0.01	0.01	0.07	
1B	45	-363	-91	72	0	-19	-52	--	0.01	0.01	0.11	
1A	90	-363	-138	72	0	-51	-66	--	0.01	0.01	0.18	
1B	90	-363	-95	72	0	-51	-111	--	0.01	0.01	0.23	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-363	-51	-66	--	0.8931	1.0002	1.0000	--	--	0.02	--	0.18	Snell. 'zx'=' 36
1B	-363	-51	-111	--	0.8931	1.0002	1.0011	--	--	0.02	--	0.23	Snell. 'zx'=' 36

ASTA NUM. 18 NI 291 NF 469 Lungh. 9.1 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-590	-1096	-102	0	-36	-47	--	0.09	0.02	0.14	
1B	0	-590	-147	-102	0	-36	-110	--	0.02	0.02	0.21	
1A	5	-590	-1096	-102	0	-41	-104	--	0.09	0.02	0.21	
1B	5	-590	-147	-102	0	-41	-111	--	0.02	0.02	0.22	
1A	9	-590	-1097	-102	0	-46	-160	--	0.09	0.02	0.29	
1B	9	-590	-147	-102	0	-46	-111	--	0.02	0.02	0.23	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-590	-46	-160	--	1.0000	1.0014	1.0004	--	--	0.02	--	0.29	Snell. 'zx'=' 4
1B	-590	-46	-111	--	1.0000	1.0014	1.0009	--	--	0.02	--	0.23	Snell. 'zx'=' 4

ASTA NUM. 19 NI 292 NF 259 Lungh. 11.1 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

Novembre 2016

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-393	-385	55	0	-20	-89	--	0.03	0.01	0.15	
1B	0	-393	381	55	0	-20	-151	--	0.03	0.01	0.22	
1A	6	-393	-385	55	0	-29	-79	--	0.03	0.01	0.16	
1B	6	-393	381	55	0	-29	-162	--	0.03	0.01	0.25	
1A	11	-393	-386	55	0	-38	-68	--	0.03	0.01	0.16	
1B	11	-393	380	55	0	-38	-173	--	0.03	0.01	0.28	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-393	-38	-89	--	1.0000	1.0008	1.0006	--	--	0.02	--	0.19 Snell. 'zx' =	4
1B	-393	-38	-173	--	1.0000	1.0008	1.0007	--	--	0.02	--	0.28 Snell. 'zx' =	4

ASTA NUM. 20 NI 293 NF 292 Lungh. 90.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-223	-168	36	0	4	13	--	0.01	0.01	0.03	
1B	0	-223	-101	36	0	4	8	--	0.01	0.01	0.03	
1A	45	-223	-171	36	0	-12	-64	--	0.01	0.01	0.10	
1B	45	-223	-104	36	0	-12	-38	--	0.01	0.01	0.07	
1A	90	-223	-175	36	0	-29	-142	--	0.01	0.01	0.22	
1B	90	-223	-108	36	0	-29	-85	--	0.01	0.01	0.16	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-223	-29	-142	--	0.8931	1.0007	1.0006	--	--	0.01	--	0.22 Snell. 'zx' =	36
1B	-223	-29	-85	--	0.8931	1.0007	1.0005	--	--	0.01	--	0.16 Snell. 'zx' =	36

ASTA NUM. 21 NI 294 NF 361 Lungh. 9.1 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-102	-1076	144	0	12	-18	--	0.09	0.00	0.05
1B	0	-102	-484	144	0	12	-80	--	0.04	0.00	0.12
1A	5	-102	-1076	144	0	12	-53	--	0.09	0.00	0.09
1B	5	-102	-484	144	0	12	-117	--	0.04	0.00	0.16
1A	9	-102	-1077	144	0	13	-88	--	0.09	0.00	0.13
1B	9	-102	-485	144	0	13	-154	--	0.04	0.00	0.20

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-102	13	-88	--	1.0000	1.0003	1.0001	--	--	0.00	--	0.13	Snell. 'zx'= 4
1B	-102	13	-154	--	1.0000	1.0003	1.0001	--	--	0.00	--	0.20	Snell. 'zx'= 4

ASTA NUM. 22 NI 295 NF 294 Lungh. 90.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-19	-109	55	0	13	19	--	0.01	0.00	0.04	
1B	0	-19	-47	55	0	13	5	--	0.01	0.00	0.03	
1A	45	-19	-112	55	0	-12	-34	--	0.01	0.00	0.06	
1B	45	-19	-50	55	0	-12	-14	--	0.01	0.00	0.04	
1A	90	-19	-116	55	0	-37	-88	--	0.01	0.00	0.17	
1B	90	-19	-54	55	0	-37	-34	--	0.01	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-19	-37	-88	--	0.8931	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.17	Snell. 'zx'= 36
1B	-19	-37	-34	--	0.8931	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.11	Snell. 'zx'= 36

ASTA NUM. 23 NI 849 NF 283 Lungh. 9.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-337	80	-158	0	36	-59	--	0.03	0.01	0.14	
1B	0	-337	1334	-158	0	36	-184	--	0.11	0.01	0.29	
1A	4	-337	80	-158	0	53	-43	--	0.03	0.01	0.15	
1B	4	-337	1333	-158	0	53	-137	--	0.11	0.01	0.26	
1A	9	-337	80	-158	0	69	-26	--	0.03	0.01	0.16	
1B	9	-337	1333	-158	0	69	-90	--	0.11	0.01	0.24	

Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-337	69	-59	--	1.0000	1.0006	1.0003	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'zx'= 4
1B	-337	69	-184	--	1.0000	1.0006	1.0003	--	--	0.01	--	0.35	Snell. 'zx'= 4

ASTA NUM. 24 NI 283 NF 284 Lungh. 90.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-244	49	63	0	42	-34	--	0.01	0.01	0.12	
1B	0	-244	120	63	0	42	-95	--	0.01	0.01	0.19	
1A	45	-244	45	63	0	13	-13	--	0.01	0.01	0.05	
1B	45	-244	116	63	0	13	-41	--	0.01	0.01	0.08	
1A	90	-244	42	63	0	-16	6	--	0.01	0.01	0.04	
1B	90	-244	113	63	0	-16	11	--	0.01	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-244	42	-34	--	0.8931	0.9994	1.0004	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx'= 36
1B	-244	42	-95	--	0.8931	0.9994	1.0006	--	--	0.01	--	0.19	Snell. 'zx'= 36

ASTA NUM. 25 NI 296 NF 285 Lungh. 90.0 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	54	-148	19	0	2	12	--	0.01	0.00	0.02	
1B	0	54	-49	19	0	2	6	--	0.00	0.00	0.01	
1A	45	54	-151	19	0	-7	-56	--	0.01	0.00	0.08	
1B	45	54	-53	19	0	-7	-16	--	0.00	0.00	0.03	
1A	90	54	-155	19	0	-16	-125	--	0.01	0.00	0.17	
1B	90	54	-56	19	0	-16	-40	--	0.00	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota



Novembre 2016

1A	54	-16	-125	--	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'='	0
1B	54	-16	-40	--	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'='	0

ASTA NUM. 26 NI 285 NF 976 Lungh. 10.3 cm SEZ. 3 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	cm		kg			kg*m						
1A	0	70	-816	9	0	-14	-38	--	0.07	0.00	0.07	
1B	0	70	119	9	0	-14	-133	--	0.01	0.00	0.18	
1A	5	70	-817	9	0	-14	-80	--	0.07	0.00	0.12	
1B	5	70	118	9	0	-14	-127	--	0.01	0.00	0.17	
1A	10	70	-817	9	0	-13	-123	--	0.07	0.00	0.17	
1B	10	70	118	9	0	-13	-120	--	0.01	0.00	0.16	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	kg	kg*m											
1A	70	-14	-123	--	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'='
1B	70	-14	-133	--	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'='

Lavoro: Scala B

Elemento: TRAVE

Gruppo: 3

Tabella: Tabella travi

Tipo acciaio: S 275

Coeff. k: 1.000

Tipologia sismica: Senza prescrizioni aggiuntive

 γ_{M0} : 1.050 γ_{M1} : 1.050

Tipo collegamento: saldato

Intestazione lavoro: Scala B

Metodo di verifica: Eurocodice 3 - NTC 2008

Descrizione: Elementi portagrado

Beta piano 'yx': 1.000

Beta piano 'zx': 1.000

Coeff. kw: 1.000

Carico all'estradosso della trave

 γ_{M2} : 1.250 γ_{rv} : 0.000

Connessione su un solo lato

 γ_{M0} Pf: 1.000 γ_{M1} Pf: 1.000

Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 212 NF 213 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	cm		kg			kg*m						
1A	0	-33	32	-1	0	-1	-8	2	0.01	0.00	0.05	
1B	0	-33	52	-1	0	-1	-18	2	0.01	0.00	0.11	
1A	45	-33	10	-1	0	-0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	45	-33	30	-1	0	-0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	90	-33	-12	-1	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	90	-33	8	-1	0	0	10	2	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--													

Novembre 2016

	kg		kg*m											
1A	-33	-1	-8	2	0.4814	0.9960	0.9987	--	--	0.01	--	0.05	Snell.imin=	93
1B	-33	-1	-18	2	0.4814	0.9960	0.9960	--	--	0.01	--	0.11	Snell.imin=	93

ASTA NUM. 4 NI 178 NF 177 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	36	23	1	0	0	-5	2	0.01	0.00	0.03	
1B	0	36	33	1	0	0	-10	2	0.01	0.00	0.06	
1A	45	36	1	1	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	45	36	12	1	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	90	36	-20	1	0	-0	-4	2	0.01	0.00	0.03	
1B	90	36	-10	1	0	-0	1	2	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	36	0	-5	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	36	0	-10	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 5 NI 176 NF 175 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	12	73	7	0	2	-16	2	0.02	0.00	0.11	
1B	0	12	95	7	0	2	-27	2	0.02	0.00	0.17	
1A	45	12	25	7	0	-1	6	2	0.01	0.00	0.04	
1B	45	12	47	7	0	-1	5	2	0.01	0.00	0.04	
1A	90	12	-24	7	0	-5	6	2	0.01	0.00	0.06	
1B	90	12	-2	7	0	-5	15	2	0.00	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	12	-5	-16	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	12	-5	-27	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 7 NI 172 NF 171 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

Novembre 2016

 qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-24	33	1	0	-0	-9	2	0.01	0.00	0.06	
1B	0	-24	53	1	0	-0	-18	2	0.01	0.00	0.11	
1A	45	-24	11	1	0	-1	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	45	-24	31	1	0	-1	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	90	-24	-11	1	0	-1	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	90	-24	9	1	0	-1	10	2	0.00	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-24	-1	-9	2	0.4814	0.9987	0.9989	--	--	0.00	--	0.06	Snell.imin= 93
1B	-24	-1	-18	2	0.4814	0.9987	0.9970	--	--	0.00	--	0.11	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 8 NI 176 NF 170 Lungh. 89.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

 qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-219	85	3	0	0	-20	2	0.02	0.02	0.13	
1B	0	-219	105	3	0	0	-30	2	0.03	0.02	0.19	
1A	45	-219	37	3	0	-1	7	2	0.01	0.02	0.06	
1B	45	-219	57	3	0	-1	6	2	0.01	0.02	0.06	
1A	89	-219	-12	3	0	-2	13	2	0.00	0.02	0.10	
1B	89	-219	9	3	0	-2	21	2	0.00	0.02	0.15	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-219	-2	-20	2	0.4845	0.9765	0.9735	--	--	0.04	--	0.16	Snell.imin= 92
1B	-219	-2	-30	2	0.4845	0.9765	0.9735	--	--	0.04	--	0.21	Snell.imin= 92

ASTA NUM. 9 NI 167 NF 166 Lungh. 89.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

 qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-55	82	7	0	2	-23	2	0.02	0.00	0.15
1B	0	-55	128	7	0	2	-48	2	0.03	0.00	0.29
1A	45	-55	33	7	0	-1	2	2	0.01	0.00	0.02
1B	45	-55	80	7	0	-1	-1	2	0.02	0.00	0.02
1A	89	-55	-15	7	0	-4	6	2	0.00	0.00	0.06
1B	89	-55	32	7	0	-4	24	2	0.01	0.00	0.17

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-55	-4	-23	2	0.4845	0.9933	0.9956	--	--	0.01	--	0.17	Snell.imin= 92
1B	-55	-4	-48	2	0.4845	0.9933	0.9933	--	--	0.01	--	0.31	Snell.imin= 92

ASTA NUM. 10 NI 167 NF 164 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-286	103	5	0	1	-32	2	0.03	0.02	0.22	
1B	0	-286	125	5	0	1	-43	2	0.03	0.02	0.28	
1A	45	-286	55	5	0	-1	3	2	0.01	0.02	0.05	
1B	45	-286	77	5	0	-1	2	2	0.02	0.02	0.04	
1A	90	-286	6	5	0	-3	17	2	0.00	0.02	0.14	
1B	90	-286	28	5	0	-3	26	2	0.01	0.02	0.19	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-286	-3	-32	2	0.4814	0.9652	0.9652	--	--	0.05	--	0.24	Snell.imin= 93
1B	-286	-3	-43	2	0.4814	0.9652	0.9652	--	--	0.05	--	0.30	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 11 NI 161 NF 162 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	14	62	-1	0	-1	-24	2	0.02	0.00	0.14	
1B	0	14	80	-1	0	-1	-33	2	0.02	0.00	0.20	
1A	45	14	40	-1	0	-1	-1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	45	14	58	-1	0	-1	-2	2	0.02	0.00	0.02	
1A	90	14	18	-1	0	-0	12	2	0.00	0.00	0.07	
1B	90	14	37	-1	0	-0	19	2	0.01	0.00	0.12	

Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	14	-1	-24	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	14	-1	-33	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 13 NI 153 NF 156 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	45	10	17	0	7	1	2	0.00	0.00	0.05	
1B	0	45	54	17	0	7	-18	2	0.01	0.00	0.15	
1A	45	45	-12	17	0	-0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	45	45	32	17	0	-0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	90	45	-34	17	0	-8	-9	2	0.01	0.00	0.10	
1B	90	45	10	17	0	-8	11	2	0.00	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	45	-8	-9	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	45	-8	-18	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 14 NI 152 NF 155 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	94	99	15	0	3	-31	2	0.03	0.01	0.20	
1B	0	94	140	15	0	3	-48	2	0.04	0.01	0.30	
1A	45	94	50	15	0	-4	3	2	0.01	0.01	0.05	
1B	45	94	91	15	0	-4	4	2	0.02	0.01	0.05	
1A	90	94	1	15	0	-11	14	2	0.00	0.01	0.15	
1B	90	94	42	15	0	-11	34	2	0.01	0.01	0.27	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

Novembre 2016

1A	94	-11	-31	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' =	0
1B	94	-11	-48	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' =	0

ASTA NUM. 17 NI 149 NF 157 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-184	58	0	0	-2	-22	2	0.02	0.01	0.15	
1B	0	-184	83	0	0	-2	-35	2	0.02	0.01	0.22	
1A	45	-184	36	0	0	-2	-1	2	0.01	0.01	0.03	
1B	45	-184	61	0	0	-2	-2	2	0.02	0.01	0.04	
1A	90	-184	14	0	0	-2	10	2	0.00	0.01	0.08	
1B	90	-184	39	0	0	-2	20	2	0.01	0.01	0.14	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-184	-2	-22	2	0.4814	1.0153	0.9776	--	--	0.03	--	0.16	Snell.imin= 93
1B	-184	-2	-35	2	0.4814	1.0153	0.9776	--	--	0.03	--	0.23	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 18 NI 152 NF 143 Lungh. 90.7 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-330	93	5	0	0	-26	2	0.02	0.03	0.18	
1B	0	-330	122	5	0	0	-42	2	0.03	0.03	0.27	
1A	45	-330	43	5	0	-2	5	2	0.01	0.03	0.06	
1B	45	-330	73	5	0	-2	3	2	0.02	0.03	0.05	
1A	91	-330	-6	5	0	-4	13	2	0.00	0.03	0.12	
1B	91	-330	24	5	0	-4	25	2	0.01	0.03	0.19	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-330	-4	-26	2	0.4783	0.9611	0.9597	--	--	0.05	--	0.21	Snell.imin= 94
1B	-330	-4	-42	2	0.4783	0.9611	0.9597	--	--	0.05	--	0.30	Snell.imin= 94

ASTA NUM. 19 NI 140 NF 146 Lungh. 89.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	1	78	18	0	5	-20	2	0.02	0.00	0.15	
1B	0	1	109	18	0	5	-36	2	0.03	0.00	0.24	
1A	45	1	29	18	0	-3	4	2	0.01	0.00	0.04	
1B	45	1	61	18	0	-3	2	2	0.02	0.00	0.03	
1A	89	1	-19	18	0	-11	6	2	0.00	0.00	0.10	
1B	89	1	12	18	0	-11	19	2	0.00	0.00	0.17	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	1	-11	-20	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	1	-11	-36	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 20 NI 144 NF 140 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-79	32	22	0	12	1	2	0.01	0.01	0.08	
1B	0	-79	47	22	0	12	-6	2	0.01	0.01	0.11	
1A	45	-79	-16	22	0	2	5	2	0.01	0.01	0.04	
1B	45	-79	-2	22	0	2	5	2	0.01	0.01	0.04	
1A	90	-79	-65	22	0	-9	-14	2	0.02	0.01	0.14	
1B	90	-79	-51	22	0	-9	-7	2	0.01	0.01	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-79	12	-14	2	0.4814	0.9904	0.9977	--	--	0.01	--	0.16	Snell.imin= 93
1B	-79	12	-7	2	0.4814	0.9904	1.0027	--	--	0.01	--	0.12	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 23 NI 126 NF 128 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-124	-1	19	0	9	7	1	0.01	0.01	0.10	
1B	0	-124	44	19	0	9	-13	2	0.01	0.01	0.14	
1A	45	-124	-23	19	0	0	2	2	0.01	0.01	0.02	

Novembre 2016

1B	45	-124	22	19	0	0	2	2	0.01	0.01	0.02
1A	90	-124	-45	19	0	-8	-14	2	0.01	0.01	0.14
1B	90	-124	1	19	0	-8	7	2	0.01	0.01	0.10

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-124	9	-14	2	0.4814	0.9849	0.9849	--	--	0.02	--	0.15	Snell.imin= 93
1B	-124	9	-13	2	0.4814	0.9849	0.9849	--	--	0.02	--	0.14	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 25 NI 117 NF 116 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-7	-9	58	0	26	11	1	0.01	0.00	0.21	
1B	0	-7	58	58	0	26	-19	2	0.02	0.00	0.26	
1A	45	-7	-31	58	0	-0	2	2	0.01	0.00	0.01	
1B	45	-7	36	58	0	-0	2	2	0.01	0.00	0.01	
1A	90	-7	-53	58	0	-26	-17	2	0.01	0.00	0.25	
1B	90	-7	14	58	0	-26	13	2	0.01	0.00	0.23	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-7	-26	-17	2	0.4814	0.9992	0.9992	--	--	0.00	--	0.25	Snell.imin= 93
1B	-7	-26	-19	2	0.4814	0.9992	0.9992	--	--	0.00	--	0.26	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 26 NI 208 NF 209 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-0	22	42	0	18	-3	2	0.01	0.00	0.12	
1B	0	-0	25	42	0	18	-5	2	0.01	0.00	0.13	
1A	45	-0	-0	42	0	-1	3	2	0.01	0.00	0.02	
1B	45	-0	4	42	0	-1	0	2	0.01	0.00	0.01	
1A	90	-0	-22	42	0	-19	-0	2	0.01	0.00	0.11	
1B	90	-0	-18	42	0	-19	-4	2	0.01	0.00	0.13	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE



Novembre 2016

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-0	-19	3	2	0.4814	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.13	Snell.imin= 93
1B	-0	-19	-5	2	0.4814	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.14	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 27 NI 125 NF 135 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-104	79	8	0	4	-20	2	0.02	0.01	0.14	
1B	0	-104	87	8	0	4	-22	2	0.02	0.01	0.16	
1A	45	-104	31	8	0	0	5	2	0.01	0.01	0.03	
1B	45	-104	38	8	0	0	6	2	0.01	0.01	0.04	
1A	90	-104	-18	8	0	-4	7	2	0.00	0.01	0.07	
1B	90	-104	-11	8	0	-4	12	2	0.00	0.01	0.10	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-104	4	-20	2	0.4814	0.9873	0.9909	--	--	0.02	--	0.15	Snell.imin= 93
1B	-104	4	-22	2	0.4814	0.9873	0.9873	--	--	0.02	--	0.16	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 28 NI 120 NF 123 Lungh. 90.7 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-203	-16	1	0	2	19	2	0.00	0.02	0.14	
1B	0	-203	7	1	0	2	10	2	0.00	0.02	0.08	
1A	45	-203	-65	1	0	2	1	2	0.02	0.02	0.03	
1B	45	-203	-42	1	0	2	2	2	0.01	0.02	0.03	
1A	91	-203	-114	1	0	1	-40	2	0.03	0.02	0.26	
1B	91	-203	-91	1	0	1	-29	2	0.02	0.02	0.19	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-203	2	-40	2	0.4783	1.0040	0.9752	--	--	0.03	--	0.27	Snell.imin= 94
1B	-203	2	-29	2	0.4783	1.0040	0.9786	--	--	0.03	--	0.20	Snell.imin= 94

ASTA NUM. 29 NI 125 NF 124 Lungh. 89.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

Novembre 2016

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	2	83	9	0	4	-19	2	0.02	0.00	0.13	
1B	0	2	109	9	0	4	-32	2	0.03	0.00	0.21	
1A	45	2	34	9	0	0	7	1	0.01	0.00	0.04	
1B	45	2	60	9	0	0	6	1	0.02	0.00	0.03	
1A	89	2	-14	9	0	-4	12	2	0.00	0.00	0.09	
1B	89	2	12	9	0	-4	22	2	0.00	0.00	0.15	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	2	4	-19	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	2	4	-32	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 30 NI 119 NF 122 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-242	49	10	0	4	-17	2	0.01	0.02	0.14	
1B	0	-242	87	10	0	4	-37	2	0.02	0.02	0.25	
1A	45	-242	27	10	0	-1	-0	2	0.01	0.02	0.02	
1B	45	-242	65	10	0	-1	-3	2	0.02	0.02	0.04	
1A	90	-242	5	10	0	-5	7	2	0.00	0.02	0.09	
1B	90	-242	43	10	0	-5	22	2	0.01	0.02	0.17	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-242	-5	-17	2	0.4814	0.9705	0.9705	--	--	0.04	--	0.16	Snell.imin= 93
1B	-242	-5	-37	2	0.4814	0.9705	0.9705	--	--	0.04	--	0.27	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 32 NI 105 NF 106 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

1A	0	-100	20	7	0	3	-3	2	0.01	0.01	0.05
1B	0	-100	29	7	0	3	-7	2	0.01	0.01	0.07
1A	45	-100	-2	7	0	0	1	2	0.00	0.01	0.01
1B	45	-100	7	7	0	0	2	2	0.00	0.01	0.02
1A	90	-100	-24	7	0	-3	-5	2	0.01	0.01	0.06
1B	90	-100	-14	7	0	-3	0	2	0.00	0.01	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-100	3	-5	2	0.4814	0.9878	1.0030	--	--	0.02	--	0.06	Snell.imin= 93
1B	-100	3	-7	2	0.4814	0.9878	0.9979	--	--	0.02	--	0.07	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 33 NI 133 NF 123 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	72	-39	4	0	4	31	1	0.01	0.01	0.21	
1B	0	72	9	4	0	4	11	1	0.00	0.01	0.09	
1A	45	72	-88	4	0	2	2	2	0.02	0.01	0.03	
1B	45	72	-40	4	0	2	4	2	0.01	0.01	0.04	
1A	90	72	-137	4	0	0	-48	2	0.04	0.01	0.28	
1B	90	72	-89	4	0	0	-25	2	0.02	0.01	0.15	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	72	4	-48	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	72	4	-25	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 34 NI 83 NF 115 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-5	16	8	0	4	-1	2	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-5	25	8	0	4	-5	2	0.01	0.00	0.06	
1A	45	-5	-6	8	0	0	2	1	0.00	0.00	0.01	
1B	45	-5	3	8	0	0	1	1	0.00	0.00	0.01	
1A	90	-5	-28	8	0	-3	-6	2	0.01	0.00	0.05	

Novembre 2016

1B 90 -5 -19 8 0 -3 -3 2 0.00 0.00 0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-5	4	-6	2	0.4814	0.9994	1.0000	--	--	0.00	--	0.06	Snell.imin= 93
1B	-5	4	-5	2	0.4814	0.9994	1.0001	--	--	0.00	--	0.06	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 36 NI 104 NF 103 Lung. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	71	-50	4	0	2	25	2	0.01	0.01	0.16	
1B	0	71	-6	4	0	2	7	2	0.00	0.01	0.06	
1A	45	71	-72	4	0	1	-3	2	0.02	0.01	0.02	
1B	45	71	-28	4	0	1	-0	2	0.01	0.01	0.01	
1A	90	71	-94	4	0	-1	-40	2	0.02	0.01	0.25	
1B	90	71	-50	4	0	-1	-18	2	0.01	0.01	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	71	2	-40	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	71	2	-18	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 38 NI 86 NF 84 Lung. 89.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-250	-18	8	0	4	26	2	0.00	0.02	0.19	
1B	0	-250	20	8	0	4	8	2	0.01	0.02	0.09	
1A	45	-250	-67	8	0	1	6	2	0.02	0.02	0.06	
1B	45	-250	-29	8	0	1	6	2	0.01	0.02	0.06	
1A	89	-250	-115	8	0	-3	-34	2	0.03	0.02	0.23	
1B	89	-250	-77	8	0	-3	-17	2	0.02	0.02	0.13	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota



Novembre 2016

1A	-250	4	-34	2	0.4845	0.9697	0.9697	--	--	0.04	--	0.25 Snell.imin=	92
1B	-250	4	-17	2	0.4845	0.9697	0.9764	--	--	0.04	--	0.16 Snell.imin=	92

ASTA NUM. 40 NI 97 NF 82 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-23	-10	1	0	2	11	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	-23	18	1	0	2	-2	2	0.00	0.00	0.02	
1A	45	-23	-31	1	0	1	1	1	0.01	0.00	0.02	
1B	45	-23	-4	1	0	1	2	1	0.00	0.00	0.02	
1A	90	-23	-53	1	0	1	-18	2	0.01	0.00	0.11	
1B	90	-23	-26	1	0	1	-5	2	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-23	2	-18	2	0.4814	0.9994	0.9972	--	--	0.00	--	0.11 Snell.imin=	93
1B	-23	2	-5	2	0.4814	0.9994	1.0003	--	--	0.00	--	0.04 Snell.imin=	93

ASTA NUM. 41 NI 96 NF 80 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	3	16	10	0	5	1	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	3	31	10	0	5	-6	2	0.01	0.00	0.07	
1A	45	3	-6	10	0	0	3	1	0.00	0.00	0.02	
1B	45	3	9	10	0	0	3	1	0.00	0.00	0.02	
1A	90	3	-28	10	0	-4	-5	2	0.01	0.00	0.05	
1B	90	3	-12	10	0	-4	2	2	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	3	5	-5	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	3	5	-6	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 42 NI 91 NF 92 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Novembre 2016

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-114	15	7	0	3	-1	2	0.00	0.01	0.03	
1B	0	-114	24	7	0	3	-5	2	0.01	0.01	0.06	
1A	45	-114	-7	7	0	0	1	2	0.00	0.01	0.02	
1B	45	-114	2	7	0	0	0	2	0.00	0.01	0.01	
1A	90	-114	-29	7	0	-3	-7	2	0.01	0.01	0.07	
1B	90	-114	-20	7	0	-3	-3	2	0.01	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-114	3	-7	2	0.4814	0.9861	0.9985	--	--	0.02	--	0.08	Snell.imin= 93
1B	-114	3	-5	2	0.4814	0.9861	1.0035	--	--	0.02	--	0.07	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 43 NI 111 NF 84 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	23	6	15	0	8	13	1	0.00	0.00	0.12	
1B	0	23	29	15	0	8	3	1	0.01	0.00	0.07	
1A	45	23	-43	15	0	1	5	1	0.01	0.00	0.04	
1B	45	23	-20	15	0	1	5	1	0.01	0.00	0.04	
1A	90	23	-92	15	0	-5	-26	2	0.02	0.00	0.18	
1B	90	23	-69	15	0	-5	-14	2	0.02	0.00	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	23	8	-26	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	23	8	-14	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 44 NI 60 NF 87 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	31	14	10	0	4	-0	2	0.00	0.00	0.03	

Novembre 2016

1B	0	31	23	10	0	4	-5	2	0.01	0.00	0.06
1A	45	31	-7	10	0	-0	1	2	0.00	0.00	0.01
1B	45	31	1	10	0	-0	0	2	0.00	0.00	0.01
1A	90	31	-29	10	0	-5	-7	2	0.01	0.00	0.07
1B	90	31	-20	10	0	-5	-4	2	0.01	0.00	0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	31	-5	-7	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	31	-5	-5	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 45 NI 56 NF 59 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-19	14	19	0	8	1	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-19	31	19	0	8	-6	2	0.01	0.00	0.08	
1A	45	-19	-7	19	0	-0	2	2	0.00	0.00	0.02	
1B	45	-19	9	19	0	-0	3	2	0.00	0.00	0.02	
1A	90	-19	-29	19	0	-9	-6	2	0.01	0.00	0.08	
1B	90	-19	-13	19	0	-9	2	2	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-19	-9	-6	2	0.4814	0.9977	0.9994	--	--	0.00	--	0.09	Snell.imin = 93
1B	-19	-9	-6	2	0.4814	0.9977	0.9991	--	--	0.00	--	0.09	Snell.imin = 93

ASTA NUM. 46 NI 90 NF 85 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-11	-9	0	0	1	10	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	-11	9	0	0	1	2	1	0.00	0.00	0.02	
1A	45	-11	-31	0	0	1	1	1	0.01	0.00	0.01	
1B	45	-11	-13	0	0	1	1	1	0.00	0.00	0.01	
1A	90	-11	-53	0	0	1	-18	2	0.01	0.00	0.11	
1B	90	-11	-35	0	0	1	-10	2	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-11	1	-18	2	0.4814	1.0004	0.9986	--	--	0.00	--	0.11	Snell.imin= 93
1B	-11	1	-10	2	0.4814	1.0004	0.9993	--	--	0.00	--	0.06	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 47 NI 88 NF 101 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-118	8	8	0	4	12	2	0.00	0.01	0.11	
1B	0	-118	25	8	0	4	5	2	0.01	0.01	0.06	
1A	45	-118	-40	8	0	1	5	2	0.01	0.01	0.04	
1B	45	-118	-24	8	0	1	5	2	0.01	0.01	0.04	
1A	90	-118	-89	8	0	-3	-24	2	0.02	0.01	0.17	
1B	90	-118	-73	8	0	-3	-16	2	0.02	0.01	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-118	4	-24	2	0.4814	0.9856	0.9856	--	--	0.02	--	0.18	Snell.imin= 93
1B	-118	4	-16	2	0.4814	0.9856	0.9931	--	--	0.02	--	0.14	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 48 NI 101 NF 94 Lungh. 89.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	10	84	8	0	2	-21	2	0.02	0.00	0.13	
1B	0	10	99	8	0	2	-26	2	0.03	0.00	0.16	
1A	45	10	36	8	0	-1	6	2	0.01	0.00	0.04	
1B	45	10	51	8	0	-1	8	2	0.01	0.00	0.05	
1A	89	10	-13	8	0	-5	11	2	0.00	0.00	0.09	
1B	89	10	2	8	0	-5	20	2	0.00	0.00	0.14	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	10	-5	-21	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B 10 -5 -26 2 0.0000 0.0000 0.0000 -- -- -- -- -- Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 49 NI 78 NF 72 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

1A	0	-168	52	-2	0	-2	-19	2	0.01	0.01	0.13	
1B	0	-168	82	-2	0	-2	-34	2	0.02	0.01	0.22	
1A	45	-168	30	-2	0	-1	-1	2	0.01	0.01	0.02	
1B	45	-168	60	-2	0	-1	-2	2	0.02	0.01	0.03	
1A	90	-168	8	-2	0	-0	8	2	0.00	0.01	0.06	
1B	90	-168	38	-2	0	-0	20	2	0.01	0.01	0.13	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

1A	-168	-2	-19	2	0.4814	0.9849	0.9795	--	--	0.03	--	0.14	Snell.imin= 93
1B	-168	-2	-34	2	0.4814	0.9849	0.9795	--	--	0.03	--	0.22	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 50 NI 76 NF 70 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

1A	0	13	15	11	0	5	1	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	13	32	11	0	5	-7	2	0.01	0.00	0.07	
1A	45	13	-7	11	0	-0	2	2	0.00	0.00	0.02	
1B	45	13	10	11	0	-0	2	2	0.00	0.00	0.02	
1A	90	13	-29	11	0	-5	-6	2	0.01	0.00	0.06	
1B	90	13	-12	11	0	-5	2	2	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

1A	13	-5	-6	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	13	-5	-7	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 52 NI 81 NF 75 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

Novembre 2016

	cm	kg			kg*m						
1A	0	188	99	7	0	1	-29	2	0.03	0.01	0.19
1B	0	188	124	7	0	1	-43	2	0.03	0.01	0.26
1A	45	188	50	7	0	-2	4	2	0.01	0.01	0.05
1B	45	188	75	7	0	-2	2	2	0.02	0.01	0.04
1A	90	188	1	7	0	-5	16	2	0.00	0.01	0.14
1B	90	188	26	7	0	-5	25	2	0.01	0.01	0.19

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	188	-5	-29	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	188	-5	-43	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 55 NI 67 NF 66 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	36	63	-12	0	-6	-24	2	0.02	0.00	0.18	
1B	0	36	77	-12	0	-6	-32	2	0.02	0.00	0.22	
1A	45	36	41	-12	0	-1	-0	2	0.01	0.00	0.01	
1B	45	36	55	-12	0	-1	-2	2	0.01	0.00	0.02	
1A	90	36	19	-12	0	4	13	1	0.01	0.00	0.10	
1B	90	36	33	-12	0	4	18	1	0.01	0.00	0.13	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	36	-6	-24	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0
1B	36	-6	-32	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' = 0

ASTA NUM. 56 NI 61 NF 64 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-279	94	7	0	2	-29	2	0.02	0.02	0.20	
1B	0	-279	130	7	0	2	-44	2	0.03	0.02	0.28	
1A	45	-279	45	7	0	-1	2	2	0.01	0.02	0.04	
1B	45	-279	81	7	0	-1	3	2	0.02	0.02	0.05	

Novembre 2016

1A	90	-279	-4	7	0	-4	11	2	0.00	0.02	0.11
1B	90	-279	32	7	0	-4	29	2	0.01	0.02	0.21

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-279	-4	-29	2	0.4814	0.9660	0.9677	--	--	0.05	--	0.23	Snell.imin= 93
1B	-279	-4	-44	2	0.4814	0.9660	0.9660	--	--	0.05	--	0.31	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 57 NI 61 NF 62 Lungh. 89.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	173	95	8	0	2	-30	2	0.02	0.01	0.20	
1B	0	173	120	8	0	2	-42	2	0.03	0.01	0.27	
1A	45	173	47	8	0	-1	2	2	0.01	0.01	0.03	
1B	45	173	71	8	0	-1	1	2	0.02	0.01	0.02	
1A	89	173	-2	8	0	-5	12	2	0.00	0.01	0.11	
1B	89	173	23	8	0	-5	22	2	0.01	0.01	0.17	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	173	-5	-30	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	173	-5	-42	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 58 NI 49 NF 55 Lungh. 89.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-374	86	5	0	1	-22	2	0.02	0.03	0.16	
1B	0	-374	111	5	0	1	-36	2	0.03	0.03	0.24	
1A	45	-374	38	5	0	-1	5	2	0.01	0.03	0.07	
1B	45	-374	63	5	0	-1	3	2	0.02	0.03	0.06	
1A	89	-374	-10	5	0	-4	11	2	0.00	0.03	0.12	
1B	89	-374	14	5	0	-4	20	2	0.00	0.03	0.17	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

	kg	kg*m												
1A	-374	-4	-22	2	0.4845	0.9546	0.9546	--	--	0.06	--	0.20	Snell.imin=	92
1B	-374	-4	-36	2	0.4845	0.9546	0.9546	--	--	0.06	--	0.27	Snell.imin=	92

ASTA NUM. 59 NI 53 NF 54 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

0.0810 0.0120 0.7307 Kg/cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-88	23	5	0	2	-4	2	0.01	0.01	0.04	
1B	0	-88	59	5	0	2	-20	2	0.02	0.01	0.13	
1A	45	-88	1	5	0	-1	1	2	0.00	0.01	0.02	
1B	45	-88	37	5	0	-1	2	2	0.01	0.01	0.02	
1A	90	-88	-21	5	0	-3	-3	2	0.01	0.01	0.04	
1B	90	-88	15	5	0	-3	13	2	0.00	0.01	0.10	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{\min}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-88	-3	-4	2	0.4814	0.9893	1.0031	--	--	0.01	--	0.05	Snell.imin= 93
1B	-88	-3	-20	2	0.4814	0.9893	0.9893	--	--	0.01	--	0.14	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 60 NI 51 NF 52 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	14	18	9	0	4	-1	2	0.00	0.00	0.03	
1B	0	14	23	9	0	4	-3	2	0.01	0.00	0.04	
1A	45	14	-4	9	0	-0	2	2	0.00	0.00	0.01	
1B	45	14	1	9	0	-0	2	2	0.00	0.00	0.01	
1A	90	14	-25	9	0	-4	-4	2	0.01	0.00	0.05	
1B	90	14	-21	9	0	-4	-2	2	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{\min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	14	-4	-4	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' =
1B	14	-4	-3	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx' =

ASTA NUM. 61 NI 49 NF 50 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

Novembre 2016

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.1890 1.4280 1.6547 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	20	48	14	0	5	-4	2	0.01	0.00	0.05	
1B	0	20	69	14	0	5	-17	2	0.02	0.00	0.13	
1A	45	20	-0	14	0	-2	7	2	0.00	0.00	0.05	
1B	45	20	20	14	0	-2	3	2	0.01	0.00	0.03	
1A	90	20	-49	14	0	-8	-5	2	0.01	0.00	0.07	
1B	90	20	-29	14	0	-8	1	2	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	20	-8	7	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0
1B	20	-8	-17	2	0.0000	0.0000	0.0000	--	--	--	--	--	Snell. 'zx'= 0

ASTA NUM. 62 NI 47 NF 48 Lungh. 90.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-1	14	10	0	4	0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-1	20	10	0	4	-2	2	0.01	0.00	0.04	
1A	45	-1	-8	10	0	-0	2	2	0.00	0.00	0.01	
1B	45	-1	-2	10	0	-0	2	2	0.00	0.00	0.01	
1A	90	-1	-30	10	0	-5	-7	2	0.01	0.00	0.07	
1B	90	-1	-24	10	0	-5	-4	2	0.01	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-1	-5	-7	2	0.4814	0.9999	1.0000	--	--	0.00	--	0.07	Snell.imin= 93
1B	-1	-5	-4	2	0.4814	0.9999	1.0000	--	--	0.00	--	0.05	Snell.imin= 93

ASTA NUM. 66 NI 81 NF 89 Lungh. 90.7 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.3200 0.3577 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						



Novembre 2016

1A	0	-189	52	1	0	-2	-20	2	0.01	0.01	0.14
1B	0	-189	72	1	0	-2	-33	2	0.02	0.01	0.21
1A	45	-189	36	1	0	-2	0	2	0.01	0.01	0.03
1B	45	-189	56	1	0	-2	-4	2	0.01	0.01	0.05
1A	91	-189	20	1	0	-3	13	2	0.01	0.01	0.10
1B	91	-189	40	1	0	-3	18	2	0.01	0.01	0.13

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-189	-3	-20	2	0.4783	1.0074	0.9769	--	--	0.03	--	0.15	Snell.imin= 94
1B	-189	-3	-33	2	0.4783	1.0074	0.9769	--	--	0.03	--	0.23	Snell.imin= 94

Lavoro: **Scala B**Elem.: **GUSCIO (piastra)**

Descrizione:

Rck: **300.00** kg/cm²

Coeff. di partecipazione

dxx base sup.: **16** mmdyy base sup.: **16** mm

Orientamento armature:

Diametro staffe: **8** mm

Intestazione lavoro:

Gruppo:

Fondazionefyk: **4580.0** kg/cm²Mxy: **0.50**dxx base inf.: **16** mmdyy base inf.: **16** mm**rif. globale**Numero braccia: **2**

Scala B

Tabella: **Tabella gusci**Copriferro sup.: **4.0** cm Copriferro inf.: **4.0** cmCoeff. di partecipazione Sxy: **0.50**pxx: **25** cm dxx agg.: **16** mm pxx agg.: **25** cmpyy: **25** cm dyy agg.: **16** mm pyy agg.: **25** cmAngolo di posa delle armature: **0.00** gradi

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb.	Nxx	Mxx	Nyy	Myy	Vz(Mxx)	Vz(Myy)	Axx inf.	Axx sup.	Ayy inf.	Ayy sup.	Indice di resistenza		
	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/m		cmq /25 cm		cmq /25 cm		N, M	txy	Vz/Vrd1
1 1A	0	-23	0	-28	2402	188	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.20
1 1B	0	-23	0	-28	2402	188	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.20
Spess.= 30.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		(e arm. base nelle due direz.)		
2 1A	0	-25	0	-15	768	395	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.07
2 1B	0	-25	0	-15	768	395	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.07
Spess.= 30.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		(e arm. base nelle due direz.)		
3 1A	0	-33	0	-12	112	1010	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.09
3 1B	0	-33	0	-12	112	1010	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.09
Spess.= 30.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		(e arm. base nelle due direz.)		
4 1A	0	-17	0	-9	860	610	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.07
4 1B	0	-17	0	-9	860	610	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.07
Spess.= 30.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		(e arm. base nelle due direz.)		
5 1A	0	39	0	-11	1243	954	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.11
5 1B	0	39	0	-11	1243	954	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.11
Spess.= 30.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		(e arm. base nelle due direz.)		
6 1A	0	41	0	-9	269	473	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.04
6 1B	0	41	0	-9	269	473	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.04
Spess.= 30.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		(e arm. base nelle due direz.)		
7 1A	0	-4	0	10	748	398	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.06
7 1B	0	-4	0	10	748	398	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.06
Spess.= 30.0 cm	Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		Ayyinf= --		(e arm. base nelle due direz.)		
8 1A	0	-17	0	-4	1007	689	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.09
8 1B	0	-17	0	-4	1007	689	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.09



Novembre 2016

Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
9	1A	0	-9	0	-12	401	209	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03	
9	1B	0	-9	0	-12	401	209	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
10	1A	0	-6	0	-13	535	89	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05	
10	1B	0	-6	0	-13	535	89	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
11	1A	0	-8	0	17	540	596	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05	
11	1B	0	-8	0	17	540	596	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
12	1A	0	-9	0	23	335	18	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03	
12	1B	0	-9	0	23	335	18	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
13	1A	0	2	0	-7	353	386	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03	
13	1B	0	2	0	-7	353	386	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
14	1A	0	26	0	-12	3	21	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.00	
14	1B	0	26	0	-12	3	21	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.00	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
15	1A	0	24	0	-13	153	1432	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.12	
15	1B	0	24	0	-13	153	1432	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.12	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
16	1A	0	5	0	-12	652	451	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.06	
16	1B	0	5	0	-12	652	451	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.06	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
17	1A	0	-19	0	-14	496	606	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05	
17	1B	0	-19	0	-14	496	606	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
18	1A	0	-28	0	-23	17	558	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05	
18	1B	0	-28	0	-23	17	558	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
19	1A	0	-21	0	-22	177	313	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03	
19	1B	0	-21	0	-22	177	313	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
20	1A	0	-26	0	-26	1318	225	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.11	
20	1B	0	-26	0	-26	1318	225	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.11	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
21	1A	0	-18	0	-28	243	223	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02	
21	1B	0	-18	0	-28	243	223	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
22	1A	0	-13	0	-7	56	623	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05	
22	1B	0	-13	0	-7	56	623	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
23	1A	0	-15	0	27	274	261	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02	
23	1B	0	-15	0	27	274	261	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
24	1A	0	-17	0	14	952	675	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.08	
24	1B	0	-17	0	14	952	675	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.08	
Spess.=	30.0	cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
25	1A	0	-56	0	-41	1093	4546	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.39	



Novembre 2016

25	1B	0	-56	0	-41	1093	4546	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.39
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
26	1A	0	-99	0	-65	1170	2227	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.19
26	1B	0	-99	0	-65	1170	2227	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.19
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
27	1A	0	-64	0	-43	2391	451	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.20
27	1B	0	-64	0	-43	2391	451	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.20
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
28	1A	0	24	0	-6	2335	1416	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.20
28	1B	0	24	0	-6	2335	1416	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.20
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
29	1A	0	-7	0	-32	1223	2782	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.24
29	1B	0	-7	0	-32	1223	2782	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.24
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
30	1A	0	-42	0	19	3248	1417	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.28
30	1B	0	-42	0	19	3248	1417	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.28
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
31	1A	0	-57	0	22	2934	928	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.25
31	1B	0	-57	0	22	2934	928	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.25
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
32	1A	0	-50	0	-6	550	1079	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.09
32	1B	0	-50	0	-6	550	1079	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.09
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
33	1A	0	33	0	-32	377	1266	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.11
33	1B	0	33	0	-32	377	1266	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.11
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
34	1A	0	-21	0	-60	1952	1450	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.17
34	1B	0	-21	0	-60	1952	1450	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.17
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
35	1A	0	-58	0	-64	642	1300	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.11
35	1B	0	-58	0	-64	642	1300	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.11
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
36	1A	0	-18	0	-25	311	399	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03
36	1B	0	-18	0	-25	311	399	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
37	1A	0	-32	0	7	71	443	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.04
37	1B	0	-32	0	7	71	443	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.04
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
38	1A	0	23	0	-28	96	336	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03
38	1B	0	23	0	-28	96	336	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
39	1A	0	-24	0	-53	482	1577	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.13
39	1B	0	-24	0	-53	482	1577	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.13
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
40	1A	0	-20	0	-32	744	556	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.06
40	1B	0	-20	0	-32	744	556	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.06
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
41	1A	0	-15	0	2	569	117	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05
41	1B	0	-15	0	2	569	117	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														



Novembre 2016

42	1A	0	14	0	16	1394	1792	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.15
42	1B	0	14	0	16	1394	1792	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.15
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
43	1A	0	-71	0	-93	264	618	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.05
43	1B	0	-71	0	-93	264	618	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.05
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
44	1A	0	30	0	15	1127	1804	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.15
44	1B	0	30	0	15	1127	1804	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.15
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
45	1A	0	-61	0	-90	1427	592	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.12
45	1B	0	-61	0	-90	1427	592	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.12
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
46	1A	0	-49	0	-57	1987	930	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.17
46	1B	0	-49	0	-57	1987	930	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.17
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
47	1A	0	-23	0	-10	2385	65	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.20
47	1B	0	-23	0	-10	2385	65	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.20
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
48	1A	0	-1	0	-7	598	1727	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.15
48	1B	0	-1	0	-7	598	1727	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.15
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
49	1A	0	16	0	11	1308	80	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.11
49	1B	0	16	0	11	1308	80	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.11
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
50	1A	0	-1	0	-17	140	118	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.01
50	1B	0	-1	0	-17	140	118	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.01
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
51	1A	0	-2	0	-13	788	9	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.07
51	1B	0	-2	0	-13	788	9	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.07
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
52	1A	0	-6	0	-4	28	267	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02
52	1B	0	-6	0	-4	28	267	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
53	1A	0	-30	0	-76	1083	585	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00	0.09
53	1B	0	-30	0	-76	1083	585	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00	0.09
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
54	1A	0	-90	0	-88	657	278	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.06
54	1B	0	-90	0	-88	657	278	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.06
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
55	1A	0	-68	0	-70	778	133	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00	0.07
55	1B	0	-68	0	-70	778	133	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00	0.07
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
56	1A	0	30	0	-9	1551	632	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.13
56	1B	0	30	0	-9	1551	632	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.13
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
57	1A	0	29	0	-9	377	1390	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.12
57	1B	0	29	0	-9	377	1390	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.12
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayyup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
58	1A	0	-12	0	7	34	39	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.00
58	1B	0	-12	0	7	34	39	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.00



Novembre 2016

Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
59	1A	0	26	0	2	592	217	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05
59	1B	0	26	0	2	592	217	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
60	1A	0	-4	0	6	226	153	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02
60	1B	0	-4	0	6	226	153	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
61	1A	0	-43	0	-49	2260	1419	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.19
61	1B	0	-43	0	-49	2260	1419	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.19
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
62	1A	0	-45	0	-54	336	424	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.04
62	1B	0	-45	0	-54	336	424	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.04
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
63	1A	0	-44	0	-51	0	615	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.05
63	1B	0	-44	0	-51	0	615	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.05
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
64	1A	0	-3	0	16	1487	766	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.13
64	1B	0	-3	0	16	1487	766	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.13
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
65	1A	0	-3	0	23	1061	665	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.09
65	1B	0	-3	0	23	1061	665	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.09
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
66	1A	0	0	0	17	61	474	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.04
66	1B	0	0	0	17	61	474	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.04
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
67	1A	0	21	0	-10	422	232	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.04
67	1B	0	21	0	-10	422	232	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.04
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
68	1A	0	16	0	4	29	647	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05
68	1B	0	16	0	4	29	647	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
69	1A	0	-6	0	-20	135	1128	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.10
69	1B	0	-6	0	-20	135	1128	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.10
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
70	1A	0	4	0	-25	200	795	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.07
70	1B	0	4	0	-25	200	795	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.07
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
71	1A	0	-30	0	-44	505	471	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.04
71	1B	0	-30	0	-44	505	471	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.04
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
72	1A	0	-55	0	-77	130	294	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00	0.02
72	1B	0	-55	0	-77	130	294	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00	0.02
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
73	1A	0	-63	0	-83	344	916	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00	0.08
73	1B	0	-63	0	-83	344	916	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00	0.08
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				
74	1A	0	-35	0	-77	863	456	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00	0.07
74	1B	0	-35	0	-77	863	456	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00	0.07
Spess.=	30.0 cm	Axxinf=	--	Axxsup=	--	Ayyinf=	--	Ayysup=	--	(e arm. base nelle due direz.)				



Novembre 2016

76	1A	0	-10	0	-22	647	143	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05
76	1B	0	-10	0	-22	647	143	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.05
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
77	1A	0	-68	0	-104	343	1218	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.10
77	1B	0	-68	0	-104	343	1218	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.10
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
78	1A	0	-73	0	-92	44	1874	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.16
78	1B	0	-73	0	-92	44	1874	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.16
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
79	1A	0	-58	0	-63	720	1848	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.16
79	1B	0	-58	0	-63	720	1848	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.16
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
80	1A	0	-50	0	16	1005	537	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.09
80	1B	0	-50	0	16	1005	537	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.09
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
81	1A	0	-47	0	-10	1894	1550	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.16
81	1B	0	-47	0	-10	1894	1550	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.16
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
82	1A	0	-61	0	-18	2334	3251	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.28
82	1B	0	-61	0	-18	2334	3251	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00	0.28
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
83	1A	0	-24	0	-14	1878	102	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.16
83	1B	0	-24	0	-14	1878	102	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.16
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
84	1A	0	-112	0	-61	2073	300	2.01	2.01	2.01	2.01	0.06	0.00	0.18
84	1B	0	-112	0	-61	2073	300	2.01	2.01	2.01	2.01	0.06	0.00	0.18
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
85	1A	0	-61	0	-103	767	1370	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.12
85	1B	0	-61	0	-103	767	1370	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00	0.12
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
86	1A	0	-21	0	16	247	119	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02
86	1B	0	-21	0	16	247	119	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
87	1A	0	5	0	1	150	120	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.01
87	1B	0	5	0	1	150	120	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.01
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
88	1A	0	-5	0	-8	73	215	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02
88	1B	0	-5	0	-8	73	215	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
89	1A	0	-2	0	-14	392	302	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03
89	1B	0	-2	0	-14	392	302	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
90	1A	0	-10	0	-26	285	294	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02
90	1B	0	-10	0	-26	285	294	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.02
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
91	1A	0	-40	0	-12	1065	387	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.09
91	1B	0	-40	0	-12	1065	387	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00	0.09
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)														
92	1A	0	-27	0	-2	377	379	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03
92	1B	0	-27	0	-2	377	379	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00	0.03



Novembre 2016

Spess.= 30.0 cm Axxinf= --

Axxsup= --

Ayyinf= --

Ayyup= --

(e arm. base nelle due direz.)

VERIFICA SCALA C**TABELLA MASSE ECCITATE****TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EX****FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE**

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	5.058e+001	8.050e+000	1.242e-001	4.441e-016
2	8.057e+001	1.282e+001	7.798e-002	4.441e-016
3	2.724e+002	4.336e+001	2.306e-002	4.441e-016
4	3.279e+002	5.219e+001	1.916e-002	4.441e-016
5	3.792e+002	6.036e+001	1.657e-002	4.441e-016
6	4.279e+002	6.811e+001	1.468e-002	4.441e-016
7	6.802e+002	1.083e+002	9.237e-003	4.441e-016
8	9.011e+002	1.434e+002	6.973e-003	4.441e-016
9	1.004e+003	1.598e+002	6.257e-003	4.441e-016
10	1.009e+003	1.605e+002	6.230e-003	4.441e-016
11	1.354e+003	2.156e+002	4.639e-003	4.441e-016
12	1.358e+003	2.162e+002	4.626e-003	4.441e-016
13	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
14	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
15	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
16	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
17	5.927e+004	9.433e+003	1.060e-004	4.441e-016
18	5.927e+004	9.433e+003	1.060e-004	4.441e-016
19	5.958e+004	9.482e+003	1.055e-004	4.441e-016
20	5.958e+004	9.482e+003	1.055e-004	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-7.188e-001	5.277e-001
2	2.385e-001	2.371e-001
3	8.001e-001	8.627e-001
4	-7.248e-002	7.789e-001
5	-5.904e-001	5.517e-001
6	-6.802e-001	-2.231e-002
7	-3.547e-004	1.992e-001
8	8.413e-004	2.269e-003
9	-7.270e-002	-1.652e-002
10	-2.235e-002	7.383e-002
11	1.205e-003	-4.577e-002
12	4.557e-002	1.350e-003
13	-3.939e-001	-1.338e-001
14	5.979e-001	-4.605e-002
15	-1.788e-001	-1.288e-001
16	1.573e-001	-3.065e-001
17	3.094e-008	1.185e-001
18	-5.277e-008	-6.517e-001

Novembre 2016

Modo	Direz.X	Direz.Y
19	1.757e-001	5.948e-001
20	-4.341e-002	-2.064e-001

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+5.17e-001	20	+2.78e-001	11	+6.44e-001	25
Progressiva	+5.17e-001	20	+2.78e-001	11	+6.44e-001	25
Modo: 2	+5.69e-002	2	+5.62e-002	2	+9.55e-002	4
Progressiva	+5.74e-001	22	+3.35e-001	13	+7.40e-001	28
Modo: 3	+6.40e-001	25	+7.44e-001	29	+7.52e-004	0
Progressiva	+1.21e+000	47	+1.08e+000	41	+7.40e-001	28
Modo: 4	+5.25e-003	0	+6.07e-001	23	+2.09e-002	1
Progressiva	+1.22e+000	47	+1.69e+000	65	+7.61e-001	29
Modo: 5	+3.49e-001	13	+3.04e-001	12	+4.08e-001	16
Progressiva	+1.57e+000	60	+1.99e+000	76	+1.17e+000	45
Modo: 6	+4.63e-001	18	+4.98e-004	0	+1.43e-001	5
Progressiva	+2.03e+000	78	+1.99e+000	76	+1.31e+000	50
Modo: 7	+1.26e-007	0	+3.97e-002	2	+4.87e-001	19
Progressiva	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78	+1.80e+000	69
Modo: 8	+7.08e-007	0	+5.15e-006	0	+2.34e-001	9
Progressiva	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78
Modo: 9	+5.28e-003	0	+2.73e-004	0	+9.94e-004	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78
Modo: 10	+4.99e-004	0	+5.45e-003	0	+2.78e-003	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 11	+1.45e-006	0	+2.09e-003	0	+1.06e-003	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 12	+2.07e-003	0	+1.82e-006	0	+6.03e-004	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 13	+1.55e-001	6	+1.79e-002	1	+6.02e-002	2
Progressiva	+2.19e+000	84	+2.06e+000	79	+2.10e+000	80
Modo: 14	+3.57e-001	14	+2.12e-003	0	+7.13e-003	0
Progressiva	+2.55e+000	98	+2.06e+000	79	+2.11e+000	81
Modo: 15	+3.20e-002	1	+1.66e-002	1	+5.58e-002	2
Progressiva	+2.58e+000	99	+2.07e+000	80	+2.16e+000	83
Modo: 16	+2.48e-002	1	+9.39e-002	4	+3.16e-001	12
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.17e+000	83	+2.48e+000	95
Modo: 17	+4.07e-015	0	+1.41e-002	1	+4.18e-003	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.18e+000	84	+2.48e+000	95
Modo: 18	+2.33e-017	0	+4.25e-001	16	+1.26e-001	5
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100
Modo: 19	+7.37e-014	0	+5.14e-015	0	+9.63e-015	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100
Modo: 20	+3.80e-016	0	+2.38e-015	0	+2.57e-014	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.61e+000	+2.61e+000	+2.61e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EX
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	5.058e+001	8.050e+000	1.242e-001	4.441e-016
2	8.057e+001	1.282e+001	7.798e-002	4.441e-016
3	2.724e+002	4.336e+001	2.306e-002	4.441e-016
4	3.279e+002	5.219e+001	1.916e-002	4.441e-016
5	3.792e+002	6.036e+001	1.657e-002	4.441e-016
6	4.279e+002	6.811e+001	1.468e-002	4.441e-016
7	6.802e+002	1.083e+002	9.237e-003	4.441e-016
8	9.011e+002	1.434e+002	6.973e-003	4.441e-016
9	1.004e+003	1.598e+002	6.257e-003	4.441e-016
10	1.009e+003	1.605e+002	6.230e-003	4.441e-016
11	1.354e+003	2.156e+002	4.639e-003	4.441e-016
12	1.358e+003	2.162e+002	4.626e-003	4.441e-016
13	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
14	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
15	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
16	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
17	5.927e+004	9.433e+003	1.060e-004	4.441e-016
18	5.927e+004	9.433e+003	1.060e-004	4.441e-016
19	5.958e+004	9.482e+003	1.055e-004	4.441e-016
20	5.958e+004	9.482e+003	1.055e-004	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-7.188e-001	5.277e-001
2	2.385e-001	2.371e-001
3	8.001e-001	8.627e-001
4	-7.248e-002	7.789e-001
5	-5.904e-001	5.517e-001
6	-6.802e-001	-2.231e-002
7	-3.547e-004	1.992e-001
8	8.413e-004	2.269e-003
9	-7.270e-002	-1.652e-002
10	-2.235e-002	7.383e-002
11	1.205e-003	-4.577e-002
12	4.557e-002	1.350e-003
13	-3.939e-001	-1.338e-001
14	5.979e-001	-4.605e-002
15	-1.788e-001	-1.288e-001
16	1.573e-001	-3.065e-001
17	3.094e-008	1.185e-001
18	-5.277e-008	-6.517e-001
19	1.757e-001	5.948e-001
20	-4.341e-002	-2.064e-001

MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+5.17e-001	20	+2.78e-001	11	+6.44e-001	25

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+5.17e-001	20	+2.78e-001	11	+6.44e-001	25
Modo: 2	+5.69e-002	2	+5.62e-002	2	+9.55e-002	4
Progressiva	+5.74e-001	22	+3.35e-001	13	+7.40e-001	28
Modo: 3	+6.40e-001	25	+7.44e-001	29	+7.52e-004	0
Progressiva	+1.21e+000	47	+1.08e+000	41	+7.40e-001	28
Modo: 4	+5.25e-003	0	+6.07e-001	23	+2.09e-002	1
Progressiva	+1.22e+000	47	+1.69e+000	65	+7.61e-001	29
Modo: 5	+3.49e-001	13	+3.04e-001	12	+4.08e-001	16
Progressiva	+1.57e+000	60	+1.99e+000	76	+1.17e+000	45
Modo: 6	+4.63e-001	18	+4.98e-004	0	+1.43e-001	5
Progressiva	+2.03e+000	78	+1.99e+000	76	+1.31e+000	50
Modo: 7	+1.26e-007	0	+3.97e-002	2	+4.87e-001	19
Progressiva	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78	+1.80e+000	69
Modo: 8	+7.08e-007	0	+5.15e-006	0	+2.34e-001	9
Progressiva	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78
Modo: 9	+5.28e-003	0	+2.73e-004	0	+9.94e-004	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78
Modo: 10	+4.99e-004	0	+5.45e-003	0	+2.78e-003	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 11	+1.45e-006	0	+2.09e-003	0	+1.06e-003	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 12	+2.07e-003	0	+1.82e-006	0	+6.03e-004	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 13	+1.55e-001	6	+1.79e-002	1	+6.02e-002	2
Progressiva	+2.19e+000	84	+2.06e+000	79	+2.10e+000	80
Modo: 14	+3.57e-001	14	+2.12e-003	0	+7.13e-003	0
Progressiva	+2.55e+000	98	+2.06e+000	79	+2.11e+000	81
Modo: 15	+3.20e-002	1	+1.66e-002	1	+5.58e-002	2
Progressiva	+2.58e+000	99	+2.07e+000	80	+2.16e+000	83
Modo: 16	+2.48e-002	1	+9.39e-002	4	+3.16e-001	12
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.17e+000	83	+2.48e+000	95
Modo: 17	+4.07e-015	0	+1.41e-002	1	+4.18e-003	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.18e+000	84	+2.48e+000	95
Modo: 18	+2.33e-017	0	+4.25e-001	16	+1.26e-001	5
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100
Modo: 19	+7.37e-014	0	+5.14e-015	0	+9.63e-015	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100
Modo: 20	+3.80e-016	0	+2.38e-015	0	+2.57e-014	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.61e+000	+2.61e+000	+2.61e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	5.058e+001	8.050e+000	1.242e-001	4.441e-016
2	8.057e+001	1.282e+001	7.798e-002	4.441e-016
3	2.724e+002	4.336e+001	2.306e-002	4.441e-016

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
4	3.279e+002	5.219e+001	1.916e-002	4.441e-016
5	3.792e+002	6.036e+001	1.657e-002	4.441e-016
6	4.279e+002	6.811e+001	1.468e-002	4.441e-016
7	6.802e+002	1.083e+002	9.237e-003	4.441e-016
8	9.011e+002	1.434e+002	6.973e-003	4.441e-016
9	1.004e+003	1.598e+002	6.257e-003	4.441e-016
10	1.009e+003	1.605e+002	6.230e-003	4.441e-016
11	1.354e+003	2.156e+002	4.639e-003	4.441e-016
12	1.358e+003	2.162e+002	4.626e-003	4.441e-016
13	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
14	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
15	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
16	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
17	5.927e+004	9.433e+003	1.060e-004	4.441e-016
18	5.927e+004	9.433e+003	1.060e-004	4.441e-016
19	5.958e+004	9.482e+003	1.055e-004	4.441e-016
20	5.958e+004	9.482e+003	1.055e-004	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-7.188e-001	5.277e-001
2	2.385e-001	2.371e-001
3	8.001e-001	8.627e-001
4	-7.248e-002	7.789e-001
5	-5.904e-001	5.517e-001
6	-6.802e-001	-2.231e-002
7	-3.547e-004	1.992e-001
8	8.413e-004	2.269e-003
9	-7.270e-002	-1.652e-002
10	-2.235e-002	7.383e-002
11	1.205e-003	-4.577e-002
12	4.557e-002	1.350e-003
13	-3.939e-001	-1.338e-001
14	5.979e-001	-4.605e-002
15	-1.788e-001	-1.288e-001
16	1.573e-001	-3.065e-001
17	3.094e-008	1.185e-001
18	-5.277e-008	-6.517e-001
19	1.757e-001	5.948e-001
20	-4.341e-002	-2.064e-001

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+5.17e-001	20	+2.78e-001	11	+6.44e-001	25
Progressiva	+5.17e-001	20	+2.78e-001	11	+6.44e-001	25
Modo: 2	+5.69e-002	2	+5.62e-002	2	+9.55e-002	4
Progressiva	+5.74e-001	22	+3.35e-001	13	+7.40e-001	28
Modo: 3	+6.40e-001	25	+7.44e-001	29	+7.52e-004	0
Progressiva	+1.21e+000	47	+1.08e+000	41	+7.40e-001	28
Modo: 4	+5.25e-003	0	+6.07e-001	23	+2.09e-002	1
Progressiva	+1.22e+000	47	+1.69e+000	65	+7.61e-001	29
Modo: 5	+3.49e-001	13	+3.04e-001	12	+4.08e-001	16

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+1.57e+000	60	+1.99e+000	76	+1.17e+000	45
Modo: 6	+4.63e-001	18	+4.98e-004	0	+1.43e-001	5
Progressiva	+2.03e+000	78	+1.99e+000	76	+1.31e+000	50
Modo: 7	+1.26e-007	0	+3.97e-002	2	+4.87e-001	19
Progressiva	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78	+1.80e+000	69
Modo: 8	+7.08e-007	0	+5.15e-006	0	+2.34e-001	9
Progressiva	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78
Modo: 9	+5.28e-003	0	+2.73e-004	0	+9.94e-004	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78
Modo: 10	+4.99e-004	0	+5.45e-003	0	+2.78e-003	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 11	+1.45e-006	0	+2.09e-003	0	+1.06e-003	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 12	+2.07e-003	0	+1.82e-006	0	+6.03e-004	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 13	+1.55e-001	6	+1.79e-002	1	+6.02e-002	2
Progressiva	+2.19e+000	84	+2.06e+000	79	+2.10e+000	80
Modo: 14	+3.57e-001	14	+2.12e-003	0	+7.13e-003	0
Progressiva	+2.55e+000	98	+2.06e+000	79	+2.11e+000	81
Modo: 15	+3.20e-002	1	+1.66e-002	1	+5.58e-002	2
Progressiva	+2.58e+000	99	+2.07e+000	80	+2.16e+000	83
Modo: 16	+2.48e-002	1	+9.39e-002	4	+3.16e-001	12
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.17e+000	83	+2.48e+000	95
Modo: 17	+4.07e-015	0	+1.41e-002	1	+4.18e-003	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.18e+000	84	+2.48e+000	95
Modo: 18	+2.33e-017	0	+4.25e-001	16	+1.26e-001	5
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100
Modo: 19	+7.37e-014	0	+5.14e-015	0	+9.63e-015	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100
Modo: 20	+3.80e-016	0	+2.38e-015	0	+2.57e-014	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.61e+000	+2.61e+000	+2.61e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	5.058e+001	8.050e+000	1.242e-001	4.441e-016
2	8.057e+001	1.282e+001	7.798e-002	4.441e-016
3	2.724e+002	4.336e+001	2.306e-002	4.441e-016
4	3.279e+002	5.219e+001	1.916e-002	4.441e-016
5	3.792e+002	6.036e+001	1.657e-002	4.441e-016
6	4.279e+002	6.811e+001	1.468e-002	4.441e-016
7	6.802e+002	1.083e+002	9.237e-003	4.441e-016
8	9.011e+002	1.434e+002	6.973e-003	4.441e-016
9	1.004e+003	1.598e+002	6.257e-003	4.441e-016
10	1.009e+003	1.605e+002	6.230e-003	4.441e-016
11	1.354e+003	2.156e+002	4.639e-003	4.441e-016

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
12	1.358e+003	2.162e+002	4.626e-003	4.441e-016
13	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
14	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
15	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
16	5.927e+004	9.432e+003	1.060e-004	4.441e-016
17	5.927e+004	9.433e+003	1.060e-004	4.441e-016
18	5.927e+004	9.433e+003	1.060e-004	4.441e-016
19	5.958e+004	9.482e+003	1.055e-004	4.441e-016
20	5.958e+004	9.482e+003	1.055e-004	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-7.188e-001	5.277e-001
2	2.385e-001	2.371e-001
3	8.001e-001	8.627e-001
4	-7.248e-002	7.789e-001
5	-5.904e-001	5.517e-001
6	-6.802e-001	-2.231e-002
7	-3.547e-004	1.992e-001
8	8.413e-004	2.269e-003
9	-7.270e-002	-1.652e-002
10	-2.235e-002	7.383e-002
11	1.205e-003	-4.577e-002
12	4.557e-002	1.350e-003
13	-3.939e-001	-1.338e-001
14	5.979e-001	-4.605e-002
15	-1.788e-001	-1.288e-001
16	1.573e-001	-3.065e-001
17	3.094e-008	1.185e-001
18	-5.277e-008	-6.517e-001
19	1.757e-001	5.948e-001
20	-4.341e-002	-2.064e-001

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+5.17e-001	20	+2.78e-001	11	+6.44e-001	25
Progressiva	+5.17e-001	20	+2.78e-001	11	+6.44e-001	25
Modo: 2	+5.69e-002	2	+5.62e-002	2	+9.55e-002	4
Progressiva	+5.74e-001	22	+3.35e-001	13	+7.40e-001	28
Modo: 3	+6.40e-001	25	+7.44e-001	29	+7.52e-004	0
Progressiva	+1.21e+000	47	+1.08e+000	41	+7.40e-001	28
Modo: 4	+5.25e-003	0	+6.07e-001	23	+2.09e-002	1
Progressiva	+1.22e+000	47	+1.69e+000	65	+7.61e-001	29
Modo: 5	+3.49e-001	13	+3.04e-001	12	+4.08e-001	16
Progressiva	+1.57e+000	60	+1.99e+000	76	+1.17e+000	45
Modo: 6	+4.63e-001	18	+4.98e-004	0	+1.43e-001	5
Progressiva	+2.03e+000	78	+1.99e+000	76	+1.31e+000	50
Modo: 7	+1.26e-007	0	+3.97e-002	2	+4.87e-001	19
Progressiva	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78	+1.80e+000	69
Modo: 8	+7.08e-007	0	+5.15e-006	0	+2.34e-001	9
Progressiva	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78
Modo: 9	+5.28e-003	0	+2.73e-004	0	+9.94e-004	0

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.03e+000	78	+2.03e+000	78
Modo: 10	+4.99e-004	0	+5.45e-003	0	+2.78e-003	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 11	+1.45e-006	0	+2.09e-003	0	+1.06e-003	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 12	+2.07e-003	0	+1.82e-006	0	+6.03e-004	0
Progressiva	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78	+2.04e+000	78
Modo: 13	+1.55e-001	6	+1.79e-002	1	+6.02e-002	2
Progressiva	+2.19e+000	84	+2.06e+000	79	+2.10e+000	80
Modo: 14	+3.57e-001	14	+2.12e-003	0	+7.13e-003	0
Progressiva	+2.55e+000	98	+2.06e+000	79	+2.11e+000	81
Modo: 15	+3.20e-002	1	+1.66e-002	1	+5.58e-002	2
Progressiva	+2.58e+000	99	+2.07e+000	80	+2.16e+000	83
Modo: 16	+2.48e-002	1	+9.39e-002	4	+3.16e-001	12
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.17e+000	83	+2.48e+000	95
Modo: 17	+4.07e-015	0	+1.41e-002	1	+4.18e-003	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.18e+000	84	+2.48e+000	95
Modo: 18	+2.33e-017	0	+4.25e-001	16	+1.26e-001	5
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100
Modo: 19	+7.37e-014	0	+5.14e-015	0	+9.63e-015	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100
Modo: 20	+3.80e-016	0	+2.38e-015	0	+2.57e-014	0
Progressiva	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100	+2.61e+000	100

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.61e+000	+2.61e+000	+2.61e+000

Lavoro: **scala C** Intestazione lavoro: **scala C**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**
 Gruppo: **1** Descrizione: **Cosciali**
 Tabella: **Tabella travi**
 Tipo acciaio: **S 275** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γ_{M0} : **1.050** γ_{M1} : **1.050** γ_{M2} : **1.250** γ_{RV} : **0.000** γ_{M0} Pf: **1.000** γ_{M1} Pf: **1.000**
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 5 NF 6 Lungh. 248.0 cm SEZ. 1 Pf RETTANGOLARI 140x 60x 4.0

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1017 0.5636 2.1423 2.8075 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
cm		kg				kg*m						
1A	0	-554	348	36	0	42	-150	--	0.02	0.01	0.17	
1B	0	-554	456	36	0	42	-235	--	0.03	0.01	0.23	
1A	25	-527	299	36	0	33	-70	--	0.02	0.01	0.10	
1B	25	-527	408	36	0	33	-128	--	0.02	0.01	0.14	
1A	50	-500	251	36	0	24	-2	--	0.01	0.01	0.04	
1B	50	-500	360	36	0	24	-33	--	0.02	0.01	0.06	
1A	74	-473	203	36	0	15	55	--	0.01	0.01	0.07	
1B	74	-473	311	36	0	15	50	--	0.02	0.01	0.06	
1A	99	-447	154	36	0	6	99	--	0.01	0.01	0.09	
1B	99	-447	263	36	0	6	122	--	0.01	0.01	0.11	
1A	124	-420	106	36	0	-3	131	--	0.01	0.01	0.11	
1B	124	-420	215	36	0	-3	181	--	0.01	0.01	0.14	

Novembre 2016

1A	149	-393	58	36	0	-12	151	--	0.00	0.01	0.13
1B	149	-393	166	36	0	-12	228	--	0.01	0.01	0.19
1A	174	-366	9	36	0	-20	160	--	0.00	0.01	0.15
1B	174	-366	118	36	0	-20	263	--	0.01	0.01	0.22
1A	198	-340	-39	36	0	-29	156	--	0.00	0.01	0.15
1B	198	-340	70	36	0	-29	287	--	0.00	0.01	0.25
1A	223	-313	-88	36	0	-38	140	--	0.00	0.01	0.15
1B	223	-313	21	36	0	-38	298	--	0.00	0.01	0.27
1A	248	-286	-136	36	0	-47	113	--	0.01	0.01	0.14
1B	248	-286	-27	36	0	-47	297	--	0.00	0.01	0.27

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-554	-47	160	--	0.4567	0.9737	1.0025	--	--	0.03	--	0.20	Snell. 'zx'= 99
1B	-554	-47	298	--	0.4567	0.9737	0.9983	--	--	0.03	--	0.30	Snell. 'zx'= 99

ASTA NUM. 2 NI 6 NF 9 Lungh. 106.0 cm SEZ. 1 Pf RETTANGOLARI 140x 60x 4.0

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1162 0.3240 2.4480 2.8882 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-216	-348	-101	0	-55	309	--	0.02	0.01	0.29	
1B	0	-216	-91	-101	0	-55	119	--	0.01	0.01	0.16	
1A	11	-216	-368	-101	0	-45	271	--	0.02	0.01	0.25	
1B	11	-216	-111	-101	0	-45	109	--	0.01	0.01	0.13	
1A	21	-216	-388	-101	0	-34	231	--	0.02	0.01	0.21	
1B	21	-216	-131	-101	0	-34	96	--	0.01	0.01	0.11	
1A	32	-216	-408	-101	0	-23	189	--	0.02	0.01	0.17	
1B	32	-216	-151	-101	0	-23	81	--	0.01	0.01	0.09	
1A	42	-216	-429	-101	0	-13	144	--	0.02	0.01	0.12	
1B	42	-216	-172	-101	0	-13	64	--	0.01	0.01	0.07	
1A	53	-216	-449	-101	0	-2	98	--	0.02	0.01	0.08	
1B	53	-216	-192	-101	0	-2	44	--	0.01	0.01	0.04	
1A	64	-216	-469	-101	0	9	49	--	0.03	0.01	0.05	
1B	64	-216	-212	-101	0	9	23	--	0.01	0.01	0.03	
1A	74	-216	-489	-101	0	19	-2	--	0.03	0.01	0.03	
1B	74	-216	-232	-101	0	19	-1	--	0.01	0.01	0.03	
1A	85	-216	-510	-101	0	30	-55	--	0.03	0.01	0.08	
1B	85	-216	-253	-101	0	30	-26	--	0.01	0.01	0.06	
1A	95	-216	-530	-101	0	41	-110	--	0.03	0.01	0.13	
1B	95	-216	-273	-101	0	41	-54	--	0.01	0.01	0.09	
1A	106	-216	-550	-101	0	51	-167	--	0.03	0.01	0.18	
1B	106	-216	-293	-101	0	51	-84	--	0.02	0.01	0.13	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-216	-55	309	--	0.8469	0.9973	0.9996	--	--	0.01	--	0.29	Snell. 'zx'= 42



Novembre 2016

1B -216 -55 119 -- 0.8469 0.9973 0.9996 -- -- 0.01 -- 0.16 Snell. 'zx'= 42

ASTA NUM. 3 NI 3 NF 9 Lungh. 106.0 cm SEZ. 1 Pf RETTANGOLARI 140x 60x 4.0

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1162 0.6440 2.4480 3.2082 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx -- kg	Fy -- kg	Fz -- kg	Mx -- kg*m	My -- kg*m	Mz -- kg*m	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-143	-5	101	0	56	21	--	0.01	0.00	0.08	
1B	0	-143	12	101	0	56	8	--	0.01	0.00	0.07	
1A	11	-143	-28	101	0	45	20	--	0.01	0.00	0.07	
1B	11	-143	-11	101	0	45	8	--	0.01	0.00	0.06	
1A	21	-143	-52	101	0	34	15	--	0.01	0.00	0.05	
1B	21	-143	-35	101	0	34	5	--	0.01	0.00	0.05	
1A	32	-143	-76	101	0	24	9	--	0.01	0.00	0.04	
1B	32	-143	-59	101	0	24	0	--	0.01	0.00	0.03	
1A	42	-143	-99	101	0	13	-1	--	0.01	0.00	0.02	
1B	42	-143	-82	101	0	13	-7	--	0.01	0.00	0.02	
1A	53	-143	-123	101	0	2	-13	--	0.01	0.00	0.01	
1B	53	-143	-106	101	0	2	-17	--	0.01	0.00	0.02	
1A	64	-143	-146	101	0	-8	-27	--	0.01	0.00	0.03	
1B	64	-143	-129	101	0	-8	-29	--	0.01	0.00	0.03	
1A	74	-143	-170	101	0	-19	-44	--	0.01	0.00	0.06	
1B	74	-143	-153	101	0	-19	-44	--	0.01	0.00	0.06	
1A	85	-143	-194	101	0	-30	-63	--	0.01	0.00	0.08	
1B	85	-143	-177	101	0	-30	-62	--	0.01	0.00	0.08	
1A	95	-143	-217	101	0	-40	-85	--	0.01	0.00	0.11	
1B	95	-143	-200	101	0	-40	-82	--	0.01	0.00	0.11	
1A	106	-143	-241	101	0	-51	-109	--	0.01	0.00	0.14	
1B	106	-143	-224	101	0	-51	-104	--	0.01	0.00	0.14	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz ----- kg*m	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-143	56	-109	--	0.8469	0.9982	1.0004	--	--	0.00	--	0.15 Snell.	'zx'= 42
1B	-143	56	-104	--	0.8469	0.9982	1.0005	--	--	0.00	--	0.14 Snell.	'zx'= 42

ASTA NUM. 4 NI 9 NF 1 Lungh. 250.6 cm SEZ. 1 Pf RETTANGOLARI 140x 60x 4.0

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1020 0.5654 2.1491 2.8164 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx -- kg	Fy -- kg	Fz -- kg	Mx -- kg*m	My -- kg*m	Mz -- kg*m	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-535	286	15	0	13	-112	--	0.02	0.01	0.11	
1B	0	-535	286	15	0	13	-113	--	0.02	0.01	0.11	
1A	25	-509	236	15	0	9	-46	--	0.01	0.01	0.06	
1B	25	-509	237	15	0	9	-47	--	0.01	0.01	0.06	
1A	50	-482	187	15	0	5	7	--	0.01	0.01	0.02	
1B	50	-482	188	15	0	5	6	--	0.01	0.01	0.02	
1A	75	-455	138	15	0	2	48	--	0.01	0.01	0.05	
1B	75	-455	139	15	0	2	47	--	0.01	0.01	0.05	
1A	100	-428	89	15	0	-2	76	--	0.00	0.01	0.07	



Novembre 2016

1B	100	-428	90	15	0	-2	76	--	0.00	0.01	0.07
1A	125	-402	40	15	0	-6	93	--	0.00	0.01	0.08
1B	125	-402	41	15	0	-6	92	--	0.00	0.01	0.08
1A	150	-375	-9	15	0	-10	97	--	0.00	0.01	0.09
1B	150	-375	-8	15	0	-10	96	--	0.00	0.01	0.09
1A	175	-348	-58	15	0	-13	88	--	0.00	0.01	0.09
1B	175	-348	-57	15	0	-13	88	--	0.00	0.01	0.09
1A	200	-321	-107	15	0	-17	68	--	0.01	0.01	0.08
1B	200	-321	-106	15	0	-17	68	--	0.01	0.01	0.08
1A	226	-295	-156	15	0	-21	35	--	0.01	0.01	0.06
1B	226	-295	-155	15	0	-21	35	--	0.01	0.01	0.06
1A	251	-268	-205	15	0	-25	-10	--	0.01	0.01	0.04
1B	251	-268	-204	15	0	-25	-10	--	0.01	0.01	0.04

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m	kg*m										
1A	-535	-25	-112	--	0.4506	0.9888	1.0101	--	--	0.03	--	0.14	Snell. 'zx'= 100
1B	-535	-25	-113	--	0.4506	0.9888	1.0101	--	--	0.03	--	0.14	Snell. 'zx'= 100

ASTA NUM. 5 NI 6 NF 2 Lungh. 250.6 cm SEZ. 1 Pf RETTANGOLARI 140x 60x 4.0

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1020 0.5654 2.1491 2.8164 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	38	209	22	0	25	57	--	0.01	0.00	0.07	
1B	0	38	251	22	0	25	-36	--	0.01	0.00	0.06	
1A	25	65	160	22	0	19	104	--	0.01	0.00	0.10	
1B	25	65	202	22	0	19	21	--	0.01	0.00	0.04	
1A	50	91	111	22	0	14	138	--	0.01	0.00	0.12	
1B	50	91	153	22	0	14	65	--	0.01	0.00	0.06	
1A	75	118	62	22	0	8	159	--	0.00	0.00	0.13	
1B	75	118	104	22	0	8	97	--	0.01	0.00	0.08	
1A	100	145	13	22	0	3	169	--	0.00	0.00	0.13	
1B	100	145	55	22	0	3	117	--	0.00	0.00	0.09	
1A	125	172	-36	22	0	-3	166	--	0.00	0.00	0.13	
1B	125	172	6	22	0	-3	125	--	0.00	0.00	0.10	
1A	150	198	-85	22	0	-8	150	--	0.00	0.00	0.12	
1B	150	198	-43	22	0	-8	120	--	0.00	0.00	0.10	
1A	175	225	-134	22	0	-14	123	--	0.01	0.01	0.11	
1B	175	225	-92	22	0	-14	103	--	0.01	0.01	0.10	
1A	200	252	-183	22	0	-20	83	--	0.01	0.01	0.09	
1B	200	252	-141	22	0	-20	74	--	0.01	0.01	0.08	
1A	226	279	-232	22	0	-25	31	--	0.01	0.01	0.06	
1B	226	279	-190	22	0	-25	32	--	0.01	0.01	0.06	
1A	251	305	-281	22	0	-31	-33	--	0.02	0.01	0.07	
1B	251	305	-239	22	0	-31	-22	--	0.01	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m	kg*m										

Novembre 2016

kg

kg*m

ASTA NUM. 6 NI 8 NF 6 Lungh. 106.0 cm SEZ. 1 Pf RETTANGOLARI 140x 60x 4.0

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1162 0.3240 2.4480 2.8882 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	72	56	62	0	37	4	--	0.01	0.00	0.05	
1B	0	72	152	62	0	37	-9	--	0.01	0.00	0.05	
1A	11	72	35	62	0	30	9	--	0.01	0.00	0.04	
1B	11	72	132	62	0	30	6	--	0.01	0.00	0.04	
1A	21	72	15	62	0	23	11	--	0.01	0.00	0.04	
1B	21	72	111	62	0	23	19	--	0.01	0.00	0.04	
1A	32	72	-5	62	0	17	12	--	0.01	0.00	0.03	
1B	32	72	91	62	0	17	29	--	0.01	0.00	0.04	
1A	42	72	-25	62	0	10	10	--	0.01	0.00	0.02	
1B	42	72	71	62	0	10	38	--	0.01	0.00	0.04	
1A	53	72	-45	62	0	4	6	--	0.01	0.00	0.01	
1B	53	72	51	62	0	4	45	--	0.01	0.00	0.04	
1A	64	72	-66	62	0	-3	1	--	0.01	0.00	0.01	
1B	64	72	30	62	0	-3	49	--	0.01	0.00	0.04	
1A	74	72	-86	62	0	-10	-8	--	0.01	0.00	0.02	
1B	74	72	10	62	0	-10	51	--	0.01	0.00	0.05	
1A	85	72	-106	62	0	-16	-18	--	0.01	0.00	0.03	
1B	85	72	-10	62	0	-16	51	--	0.01	0.00	0.06	
1A	95	72	-126	62	0	-23	-30	--	0.01	0.00	0.05	
1B	95	72	-30	62	0	-23	49	--	0.01	0.00	0.06	
1A	106	72	-147	62	0	-29	-45	--	0.01	0.00	0.07	
1B	106	72	-50	62	0	-29	45	--	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 7 NI 7 NF 8 Lungh. 248.0 cm SEZ. 1 Pf RETTANGOLARI 140x 60x 4.0

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1017 0.5636 2.1423 2.8075 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-582	328	35	0	41	-134	--	0.02	0.01	0.16	
1B	0	-582	397	35	0	41	-189	--	0.02	0.01	0.20	
1A	25	-555	279	35	0	32	-59	--	0.02	0.01	0.09	
1B	25	-555	349	35	0	32	-96	--	0.02	0.01	0.12	
1A	50	-529	231	35	0	24	4	--	0.01	0.01	0.04	
1B	50	-529	301	35	0	24	-15	--	0.02	0.01	0.05	
1A	74	-502	182	35	0	15	56	--	0.01	0.01	0.07	
1B	74	-502	252	35	0	15	53	--	0.01	0.01	0.07	
1A	99	-475	134	35	0	6	95	--	0.01	0.01	0.09	

Novembre 2016

1B	99	-475	204	35	0	6	110	--	0.01	0.01	0.10
1A	124	-448	86	35	0	-2	122	--	0.00	0.01	0.10
1B	124	-448	156	35	0	-2	154	--	0.01	0.01	0.12
1A	149	-422	37	35	0	-11	137	--	0.00	0.01	0.12
1B	149	-422	107	35	0	-11	187	--	0.01	0.01	0.16
1A	174	-395	-11	35	0	-20	141	--	0.00	0.01	0.13
1B	174	-395	59	35	0	-20	207	--	0.00	0.01	0.18
1A	198	-368	-59	35	0	-28	132	--	0.00	0.01	0.14
1B	198	-368	10	35	0	-28	216	--	0.00	0.01	0.20
1A	223	-341	-108	35	0	-37	111	--	0.01	0.01	0.13
1B	223	-341	-38	35	0	-37	213	--	0.00	0.01	0.20
1A	248	-315	-156	35	0	-45	78	--	0.01	0.01	0.12
1B	248	-315	-86	35	0	-45	197	--	0.00	0.01	0.20

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-582	-45	141	--	0.4567	0.9724	1.0049	--	--	0.03	--	0.18	Snell. 'zx'= 99
1B	-582	-45	216	--	0.4567	0.9724	0.9985	--	--	0.03	--	0.24	Snell. 'zx'= 99

ASTA NUM. 8 NI 8 NF 3 Lungh. 106.0 cm SEZ. 1 Pf RETTANGOLARI 140x 60x 4.0

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1162 0.6440 2.4480 3.2082 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-296	-146	-85	0	-47	189	--	0.01	0.01	0.20	
1B	0	-296	-5	-85	0	-47	75	--	0.01	0.01	0.12	
1A	11	-296	-170	-85	0	-38	172	--	0.01	0.01	0.17	
1B	11	-296	-29	-85	0	-38	73	--	0.01	0.01	0.10	
1A	21	-296	-193	-85	0	-29	153	--	0.01	0.01	0.15	
1B	21	-296	-52	-85	0	-29	69	--	0.01	0.01	0.09	
1A	32	-296	-217	-85	0	-20	131	--	0.01	0.01	0.12	
1B	32	-296	-76	-85	0	-20	62	--	0.01	0.01	0.07	
1A	42	-296	-240	-85	0	-11	107	--	0.01	0.01	0.10	
1B	42	-296	-100	-85	0	-11	53	--	0.01	0.01	0.06	
1A	53	-296	-264	-85	0	-2	80	--	0.01	0.01	0.07	
1B	53	-296	-123	-85	0	-2	41	--	0.01	0.01	0.04	
1A	64	-296	-288	-85	0	7	51	--	0.02	0.01	0.05	
1B	64	-296	-147	-85	0	7	27	--	0.01	0.01	0.03	
1A	74	-296	-311	-85	0	16	19	--	0.02	0.01	0.04	
1B	74	-296	-171	-85	0	16	10	--	0.01	0.01	0.03	
1A	85	-296	-335	-85	0	25	-15	--	0.02	0.01	0.05	
1B	85	-296	-194	-85	0	25	-9	--	0.01	0.01	0.04	
1A	95	-296	-359	-85	0	34	-52	--	0.02	0.01	0.08	
1B	95	-296	-218	-85	0	34	-31	--	0.01	0.01	0.07	
1A	106	-296	-382	-85	0	43	-91	--	0.02	0.01	0.12	
1B	106	-296	-241	-85	0	43	-55	--	0.01	0.01	0.10	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	--												

Novembre 2016

	kg	kg*m												
1A	-296	-47	189	--	0.8469	0.9963	0.9998	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'zx' =	42
1B	-296	-47	75	--	0.8469	0.9963	0.9997	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx' =	42

Lavoro: **scala C** Intestazione lavoro: **scala C**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**
 Gruppo: **2** Descrizione: **Colonne**
 Tabella: **Tabella pilastri**
 Tipo acciaio: **S 275** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 Tipologia sismica yx: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 Tipologia sismica zx: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γ_{M0} : **1.050** γ_{M1} : **1.050** γ_{M1}' : **1.050** γ_{M2} : **1.250** γ_{RV} : **0.000** γ_{M0} Pf: **1.000** γ_{M1} Pf: **1.000**
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 4 NF 3 Lungh. 120.0 cm SEZ. 2 Pf QUADRATI 100x 3.0
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-392	-216	-5	0	-5	156	--	0.02	0.01	0.18	
1B	0	-392	-126	-5	0	-5	91	--	0.01	0.01	0.11	
1A	60	-386	-216	-5	0	-1	26	--	0.02	0.01	0.04	
1B	60	-386	-126	-5	0	-1	16	--	0.01	0.01	0.03	
1A	120	-381	-216	-5	0	2	-103	--	0.02	0.01	0.12	
1B	120	-381	-126	-5	0	2	-60	--	0.01	0.01	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-392	-5	156	--	0.9208	0.9991	0.9975	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'zx' = 30
1B	-392	-5	91	--	0.9208	0.9991	0.9975	--	--	0.01	--	0.11	Snell. 'zx' = 30

ASTA NUM. 2 NI 10 NF 9 Lungh. 120.0 cm SEZ. 2 Pf QUADRATI 100x 3.0
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-1308	-289	6	0	0	212	--	0.03	0.04	0.26	
1B	0	-1308	-151	6	0	0	110	--	0.02	0.04	0.15	
1A	60	-1302	-289	6	0	-4	38	--	0.03	0.04	0.08	
1B	60	-1302	-151	6	0	-4	20	--	0.02	0.04	0.06	
1A	120	-1297	-289	6	0	-8	-135	--	0.03	0.04	0.19	
1B	120	-1297	-151	6	0	-8	-71	--	0.02	0.04	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-1308	-8	212	--	0.9208	1.0063	0.9921	--	--	0.05	--	0.27	Snell. 'zx' = 30
1B	-1308	-8	110	--	0.9208	1.0063	0.9921	--	--	0.05	--	0.16	Snell. 'zx' = 30

VERIFICA SCALA D**STAMPA DEI DATI DI PROGETTO****INTESTAZIONE E DATI CARATTERISTICI DELLA STRUTTURA**

Nome dell'archivio di lavoro	scala D
Intestazione del lavoro	scala D
Tipo di struttura	Nello Spazio
Tipo di analisi	Statica e Dinamica
Tipo di soluzione	Lineare
Unita' di misura delle forze	kg
Unita' di misura delle lunghezze	cm
Normativa	NTC/2008

NORMATIVA

Vita nominale costruzione	50 anni
Classe d'uso costruzione	II
Vita di riferimento	50 anni
Spettro di risposta	Stato limite elastico
Probabilita' di superamento periodo di riferimento	10
Tempo di ritorno del sisma	475 anni
Localita'	Ravello - (SA)
ag/g	0.098
F0	2.61
Tc	0.43
Categoria del suolo	B
Fattore topografico	1.4

STATO LIMITE ELASTICO

Coefficiente di smorzamento	5%
Eccentricita' accidentale	5%
Numero di frequenze	60

PARAMETRI SISMICI

Angolo del sisma nel piano orizzontale	0
Sisma verticale	Assente
Combinazione dei modi	CQC
Combinazione componenti azioni sismiche	NTC 2008 - Eurocodice 8
λ	0.3
μ	0.3

TABELLA MASSE ECCITATE**TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EX****FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE**

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	4.547e+001	7.236e+000	1.382e-001	4.441e-016
2	4.739e+001	7.542e+000	1.326e-001	4.441e-016

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
3	8.364e+001	1.331e+001	7.512e-002	4.441e-016
4	9.185e+001	1.462e+001	6.841e-002	4.441e-016
5	1.109e+002	1.764e+001	5.668e-002	4.441e-016
6	1.388e+002	2.209e+001	4.528e-002	4.441e-016
7	1.529e+002	2.433e+001	4.109e-002	4.441e-016
8	1.860e+002	2.961e+001	3.378e-002	4.441e-016
9	2.260e+002	3.597e+001	2.780e-002	4.441e-016
10	2.333e+002	3.714e+001	2.693e-002	4.441e-016
11	2.682e+002	4.269e+001	2.342e-002	4.441e-016
12	2.798e+002	4.453e+001	2.246e-002	4.441e-016
13	3.034e+002	4.828e+001	2.071e-002	4.441e-016
14	3.242e+002	5.160e+001	1.938e-002	4.441e-016
15	3.645e+002	5.801e+001	1.724e-002	4.441e-016
16	3.977e+002	6.330e+001	1.580e-002	4.441e-016
17	4.062e+002	6.466e+001	1.547e-002	4.441e-016
18	4.203e+002	6.689e+001	1.495e-002	4.441e-016
19	4.802e+002	7.643e+001	1.308e-002	4.441e-016
20	5.005e+002	7.966e+001	1.255e-002	4.441e-016
21	5.271e+002	8.389e+001	1.192e-002	4.441e-016
22	5.580e+002	8.880e+001	1.126e-002	4.441e-016
23	5.920e+002	9.422e+001	1.061e-002	4.441e-016
24	6.742e+002	1.073e+002	9.320e-003	4.441e-016
25	6.778e+002	1.079e+002	9.270e-003	4.441e-016
26	6.823e+002	1.086e+002	9.209e-003	4.441e-016
27	6.900e+002	1.098e+002	9.106e-003	4.441e-016
28	6.956e+002	1.107e+002	9.032e-003	4.441e-016
29	6.980e+002	1.111e+002	9.002e-003	4.441e-016
30	7.052e+002	1.122e+002	8.910e-003	4.441e-016
31	7.164e+002	1.140e+002	8.771e-003	4.441e-016
32	7.277e+002	1.158e+002	8.635e-003	4.441e-016
33	7.315e+002	1.164e+002	8.589e-003	4.441e-016
34	7.353e+002	1.170e+002	8.545e-003	4.441e-016
35	7.701e+002	1.226e+002	8.159e-003	4.441e-016
36	7.899e+002	1.257e+002	7.955e-003	4.441e-016
37	8.550e+002	1.361e+002	7.349e-003	4.441e-016
38	9.322e+002	1.484e+002	6.740e-003	4.441e-016
39	1.032e+003	1.642e+002	6.089e-003	4.441e-016
40	1.085e+003	1.727e+002	5.790e-003	4.441e-016
41	1.155e+003	1.838e+002	5.442e-003	4.441e-016
42	1.184e+003	1.884e+002	5.308e-003	4.441e-016
43	1.312e+003	2.089e+002	4.788e-003	4.441e-016
44	1.421e+003	2.262e+002	4.421e-003	4.441e-016
45	1.530e+003	2.435e+002	4.107e-003	4.441e-016
46	1.545e+003	2.460e+002	4.065e-003	4.441e-016
47	1.637e+003	2.606e+002	3.837e-003	4.441e-016
48	1.688e+003	2.687e+002	3.722e-003	4.441e-016
49	1.832e+003	2.915e+002	3.430e-003	4.441e-016
50	1.848e+003	2.941e+002	3.400e-003	4.441e-016
51	1.945e+003	3.095e+002	3.231e-003	4.441e-016
52	1.998e+003	3.181e+002	3.144e-003	4.441e-016
53	2.003e+003	3.189e+002	3.136e-003	4.441e-016
54	2.100e+003	3.342e+002	2.992e-003	4.441e-016
55	2.148e+003	3.419e+002	2.925e-003	4.441e-016
56	2.155e+003	3.430e+002	2.915e-003	4.441e-016

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
57	2.242e+003	3.568e+002	2.803e-003	4.441e-016
58	2.439e+003	3.882e+002	2.576e-003	4.441e-016
59	2.624e+003	4.176e+002	2.394e-003	4.441e-016
60	2.687e+003	4.277e+002	2.338e-003	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	8.391e-001	1.787e-002
2	-4.330e-002	5.254e-001
3	2.017e-003	-8.325e-002
4	5.063e-003	9.687e-004
5	2.458e-003	1.845e-001
6	-2.811e-001	9.305e-003
7	6.188e-003	2.435e-002
8	8.328e-003	1.727e-003
9	-2.563e-003	-6.835e-001
10	1.698e-001	5.185e-002
11	-9.013e-003	-3.654e-001
12	-9.633e-003	1.438e-002
13	-3.014e-003	1.018e-002
14	-1.187e-001	-5.769e-003
15	9.857e-003	-1.910e-003
16	7.662e-002	-5.014e-003
17	4.903e-003	1.277e-001
18	5.613e-003	-4.840e-004
19	1.174e-001	-3.193e-002
20	4.774e-002	1.391e-001
21	-8.289e-003	3.081e-001
22	9.938e-003	-8.253e-002
23	4.671e-003	-9.344e-002
24	4.608e-003	-2.982e-003
25	3.231e-003	9.185e-003
26	-1.393e-002	-9.284e-003
27	-6.253e-003	2.723e-002
28	-6.215e-003	2.411e-002
29	-1.850e-003	-9.004e-002
30	-2.726e-002	-2.325e-002
31	4.612e-003	4.007e-002
32	4.045e-003	-6.205e-002
33	1.382e-004	9.774e-002
34	-2.038e-002	1.873e-001
35	-1.042e-001	7.103e-002
36	-7.760e-002	-5.045e-002
37	2.155e-002	-1.799e-002
38	-2.438e-001	-1.633e-002
39	1.129e-002	8.876e-003
40	-3.741e-003	2.951e-002
41	1.279e-003	-2.868e-002
42	8.506e-003	-1.567e-001
43	7.389e-004	-1.717e-002
44	-2.113e-004	3.369e-002
45	3.756e-001	6.400e-004
46	1.099e-004	-6.663e-002
47	1.828e-003	6.084e-002

Novembre 2016

Modo	Direz.X	Direz.Y
48	-2.551e-003	-2.890e-002
49	2.568e-001	-3.292e-004
50	1.241e-002	5.249e-002
51	-2.554e-001	-1.691e-003
52	-4.644e-003	-4.465e-002
53	3.847e-003	-7.044e-002
54	9.700e-002	-6.754e-003
55	5.149e-004	-4.151e-002
56	-2.953e-003	-4.286e-002
57	6.396e-004	4.558e-003
58	-7.595e-004	5.006e-002
59	2.810e-004	3.152e-002
60	-2.507e-004	-3.721e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+7.01e-001	82	+1.85e-004	0	+1.18e-003	0
Progressiva	+7.01e-001	82	+1.85e-004	0	+1.18e-003	0
Modo: 2	+1.87e-003	0	+1.53e-001	18	+3.39e-001	40
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.53e-001	18	+3.40e-001	40
Modo: 3	+5.95e-006	0	+1.58e-002	2	+3.22e-002	4
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.69e-001	20	+3.72e-001	44
Modo: 4	+7.23e-005	0	+3.72e-006	0	+1.14e-005	0
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.69e-001	20	+3.72e-001	44
Modo: 5	+3.76e-006	0	+3.43e-002	4	+7.00e-002	8
Progressiva	+7.03e-001	83	+2.03e-001	24	+4.42e-001	52
Modo: 6	+7.63e-002	9	+1.84e-005	0	+1.66e-005	0
Progressiva	+7.79e-001	91	+2.03e-001	24	+4.42e-001	52
Modo: 7	+3.90e-005	0	+5.94e-004	0	+2.27e-002	3
Progressiva	+7.79e-001	91	+2.04e-001	24	+4.65e-001	55
Modo: 8	+2.19e-004	0	+5.37e-008	0	+4.78e-011	0
Progressiva	+7.80e-001	91	+2.04e-001	24	+4.65e-001	55
Modo: 9	+6.95e-007	0	+1.21e-001	14	+3.70e-002	4
Progressiva	+7.80e-001	91	+3.25e-001	38	+5.02e-001	59
Modo: 10	+2.62e-002	3	+6.50e-004	0	+1.46e-004	0
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.25e-001	38	+5.02e-001	59
Modo: 11	+6.48e-005	0	+7.02e-002	8	+1.04e-001	12
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.95e-001	46	+6.06e-001	71
Modo: 12	+3.36e-004	0	+1.33e-004	0	+1.43e-004	0
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.96e-001	46	+6.06e-001	71
Modo: 13	+2.18e-005	0	+3.93e-005	0	+1.39e-002	2
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 14	+1.20e-002	1	+8.68e-006	0	+7.23e-005	0
Progressiva	+8.18e-001	96	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 15	+3.65e-004	0	+5.72e-006	0	+2.21e-005	0
Progressiva	+8.19e-001	96	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 16	+4.69e-003	1	+1.27e-004	0	+3.91e-005	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 17	+2.59e-005	0	+5.84e-002	7	+1.57e-003	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+4.54e-001	53	+6.21e-001	73
Modo: 18	+1.14e-004	0	+2.70e-006	0	+6.68e-006	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+4.54e-001	53	+6.21e-001	73

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 19	+6.80e-003	1	+3.53e-005	0	+2.59e-003	0
Progressiva	+8.30e-001	97	+4.54e-001	53	+6.24e-001	73
Modo: 20	+6.67e-004	0	+9.15e-004	0	+9.07e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.55e-001	53	+6.33e-001	74
Modo: 21	+7.97e-005	0	+5.40e-003	1	+6.67e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.61e-001	54	+6.34e-001	74
Modo: 22	+2.96e-005	0	+7.37e-004	0	+1.12e-002	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.61e-001	54	+6.45e-001	76
Modo: 23	+2.30e-005	0	+3.35e-002	4	+9.06e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.54e-001	77
Modo: 24	+1.97e-006	0	+1.97e-005	0	+3.33e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.54e-001	77
Modo: 25	+1.05e-004	0	+2.47e-004	0	+7.26e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.62e-001	78
Modo: 26	+5.65e-005	0	+1.82e-004	0	+2.04e-003	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.64e-001	78
Modo: 27	+6.65e-005	0	+2.01e-003	0	+1.68e-003	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.97e-001	58	+6.65e-001	78
Modo: 28	+5.37e-005	0	+1.98e-003	0	+2.00e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.99e-001	59	+6.66e-001	78
Modo: 29	+5.39e-006	0	+2.36e-002	3	+1.06e-002	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+5.23e-001	61	+6.76e-001	79
Modo: 30	+6.24e-004	0	+1.78e-003	0	+4.07e-004	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.25e-001	62	+6.76e-001	79
Modo: 31	+9.92e-007	0	+2.70e-004	0	+1.05e-004	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.25e-001	62	+6.77e-001	79
Modo: 32	+1.41e-005	0	+7.71e-003	1	+3.05e-003	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.33e-001	63	+6.80e-001	80
Modo: 33	+9.32e-006	0	+1.99e-002	2	+7.39e-003	1
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.52e-001	65	+6.87e-001	81
Modo: 34	+2.31e-005	0	+8.49e-002	10	+3.42e-002	4
Progressiva	+8.32e-001	98	+6.37e-001	75	+7.21e-001	85
Modo: 35	+1.21e-003	0	+1.11e-002	1	+3.81e-004	0
Progressiva	+8.33e-001	98	+6.48e-001	76	+7.22e-001	85
Modo: 36	+6.50e-004	0	+1.53e-002	2	+1.30e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.64e-001	78	+7.22e-001	85
Modo: 37	+1.47e-006	0	+2.67e-003	0	+1.72e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.66e-001	78	+7.39e-001	87
Modo: 38	+3.01e-007	0	+6.91e-004	0	+1.62e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.67e-001	78	+7.39e-001	87
Modo: 39	+2.02e-007	0	+4.10e-003	0	+6.08e-003	1
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.71e-001	79	+7.45e-001	87
Modo: 40	+2.08e-008	0	+1.24e-002	1	+1.35e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.84e-001	80	+7.47e-001	88
Modo: 41	+3.27e-007	0	+3.60e-002	4	+1.84e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.20e-001	84	+7.65e-001	90
Modo: 42	+4.87e-007	0	+6.75e-003	1	+3.48e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.26e-001	85	+7.68e-001	90
Modo: 43	+2.58e-007	0	+1.22e-003	0	+3.52e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.28e-001	85	+7.72e-001	91
Modo: 44	+9.87e-007	0	+4.45e-003	1	+3.22e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.32e-001	86	+7.72e-001	91
Modo: 45	+1.45e-008	0	+8.91e-007	0	+3.28e-010	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.32e-001	86	+7.72e-001	91

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 46	+5.39e-008	0	+1.35e-002	2	+1.60e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.46e-001	87	+7.74e-001	91
Modo: 47	+4.06e-008	0	+2.12e-002	2	+1.66e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.91e-001	93
Modo: 48	+4.01e-007	0	+5.80e-005	0	+2.11e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 49	+6.47e-005	0	+8.72e-006	0	+2.04e-007	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 50	+4.72e-007	0	+4.15e-003	0	+9.96e-005	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.71e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 51	+2.82e-010	0	+1.64e-008	0	+4.77e-006	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.71e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 52	+4.61e-009	0	+8.18e-004	0	+2.40e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.95e-001	93
Modo: 53	+4.06e-008	0	+3.41e-005	0	+3.66e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93
Modo: 54	+1.24e-004	0	+7.93e-007	0	+4.36e-006	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93
Modo: 55	+1.92e-007	0	+4.08e-005	0	+1.22e-005	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93
Modo: 56	+2.67e-007	0	+1.17e-004	0	+1.98e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.98e-001	94
Modo: 57	+2.79e-011	0	+2.21e-004	0	+1.42e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.99e-001	94
Modo: 58	+1.11e-008	0	+9.92e-003	1	+8.24e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.82e-001	92	+8.00e-001	94
Modo: 59	+1.35e-010	0	+2.40e-003	0	+1.68e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.85e-001	92	+8.01e-001	94
Modo: 60	+1.24e-009	0	+9.75e-005	0	+8.05e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.85e-001	92	+8.02e-001	94

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+8.52e-001	+8.52e-001	+8.52e-001

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EX
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	4.547e+001	7.236e+000	1.382e-001	4.441e-016
2	4.739e+001	7.542e+000	1.326e-001	4.441e-016
3	8.364e+001	1.331e+001	7.512e-002	4.441e-016
4	9.185e+001	1.462e+001	6.841e-002	4.441e-016
5	1.109e+002	1.764e+001	5.668e-002	4.441e-016
6	1.388e+002	2.209e+001	4.528e-002	4.441e-016
7	1.529e+002	2.433e+001	4.109e-002	4.441e-016
8	1.860e+002	2.961e+001	3.378e-002	4.441e-016
9	2.260e+002	3.597e+001	2.780e-002	4.441e-016
10	2.333e+002	3.714e+001	2.693e-002	4.441e-016
11	2.682e+002	4.269e+001	2.342e-002	4.441e-016
12	2.798e+002	4.453e+001	2.246e-002	4.441e-016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
13	3.034e+002	4.828e+001	2.071e-002	4.441e-016
14	3.242e+002	5.160e+001	1.938e-002	4.441e-016
15	3.645e+002	5.801e+001	1.724e-002	4.441e-016
16	3.977e+002	6.330e+001	1.580e-002	4.441e-016
17	4.062e+002	6.466e+001	1.547e-002	4.441e-016
18	4.203e+002	6.689e+001	1.495e-002	4.441e-016
19	4.802e+002	7.643e+001	1.308e-002	4.441e-016
20	5.005e+002	7.966e+001	1.255e-002	4.441e-016
21	5.271e+002	8.389e+001	1.192e-002	4.441e-016
22	5.580e+002	8.880e+001	1.126e-002	4.441e-016
23	5.920e+002	9.422e+001	1.061e-002	4.441e-016
24	6.742e+002	1.073e+002	9.320e-003	4.441e-016
25	6.778e+002	1.079e+002	9.270e-003	4.441e-016
26	6.823e+002	1.086e+002	9.209e-003	4.441e-016
27	6.900e+002	1.098e+002	9.106e-003	4.441e-016
28	6.956e+002	1.107e+002	9.032e-003	4.441e-016
29	6.980e+002	1.111e+002	9.002e-003	4.441e-016
30	7.052e+002	1.122e+002	8.910e-003	4.441e-016
31	7.164e+002	1.140e+002	8.771e-003	4.441e-016
32	7.277e+002	1.158e+002	8.635e-003	4.441e-016
33	7.315e+002	1.164e+002	8.589e-003	4.441e-016
34	7.353e+002	1.170e+002	8.545e-003	4.441e-016
35	7.701e+002	1.226e+002	8.159e-003	4.441e-016
36	7.899e+002	1.257e+002	7.955e-003	4.441e-016
37	8.550e+002	1.361e+002	7.349e-003	4.441e-016
38	9.322e+002	1.484e+002	6.740e-003	4.441e-016
39	1.032e+003	1.642e+002	6.089e-003	4.441e-016
40	1.085e+003	1.727e+002	5.790e-003	4.441e-016
41	1.155e+003	1.838e+002	5.442e-003	4.441e-016
42	1.184e+003	1.884e+002	5.308e-003	4.441e-016
43	1.312e+003	2.089e+002	4.788e-003	4.441e-016
44	1.421e+003	2.262e+002	4.421e-003	4.441e-016
45	1.530e+003	2.435e+002	4.107e-003	4.441e-016
46	1.545e+003	2.460e+002	4.065e-003	4.441e-016
47	1.637e+003	2.606e+002	3.837e-003	4.441e-016
48	1.688e+003	2.687e+002	3.722e-003	4.441e-016
49	1.832e+003	2.915e+002	3.430e-003	4.441e-016
50	1.848e+003	2.941e+002	3.400e-003	4.441e-016
51	1.945e+003	3.095e+002	3.231e-003	4.441e-016
52	1.998e+003	3.181e+002	3.144e-003	4.441e-016
53	2.003e+003	3.189e+002	3.136e-003	4.441e-016
54	2.100e+003	3.342e+002	2.992e-003	4.441e-016
55	2.148e+003	3.419e+002	2.925e-003	4.441e-016
56	2.155e+003	3.430e+002	2.915e-003	4.441e-016
57	2.242e+003	3.568e+002	2.803e-003	4.441e-016
58	2.439e+003	3.882e+002	2.576e-003	4.441e-016
59	2.624e+003	4.176e+002	2.394e-003	4.441e-016
60	2.687e+003	4.277e+002	2.338e-003	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	8.391e-001	1.787e-002
2	-4.330e-002	5.254e-001
3	2.017e-003	-8.325e-002

Novembre 2016

Modo	Direz.X	Direz.Y
4	5.063e-003	9.687e-004
5	2.458e-003	1.845e-001
6	-2.811e-001	9.305e-003
7	6.188e-003	2.435e-002
8	8.328e-003	1.727e-003
9	-2.563e-003	-6.835e-001
10	1.698e-001	5.185e-002
11	-9.013e-003	-3.654e-001
12	-9.633e-003	1.438e-002
13	-3.014e-003	1.018e-002
14	-1.187e-001	-5.769e-003
15	9.857e-003	-1.910e-003
16	7.662e-002	-5.014e-003
17	4.903e-003	1.277e-001
18	5.613e-003	-4.840e-004
19	1.174e-001	-3.193e-002
20	4.774e-002	1.391e-001
21	-8.289e-003	3.081e-001
22	9.938e-003	-8.253e-002
23	4.671e-003	-9.344e-002
24	4.608e-003	-2.982e-003
25	3.231e-003	9.185e-003
26	-1.393e-002	-9.284e-003
27	-6.253e-003	2.723e-002
28	-6.215e-003	2.411e-002
29	-1.850e-003	-9.004e-002
30	-2.726e-002	-2.325e-002
31	4.612e-003	4.007e-002
32	4.045e-003	-6.205e-002
33	1.382e-004	9.774e-002
34	-2.038e-002	1.873e-001
35	-1.042e-001	7.103e-002
36	-7.760e-002	-5.045e-002
37	2.155e-002	-1.799e-002
38	-2.438e-001	-1.633e-002
39	1.129e-002	8.876e-003
40	-3.741e-003	2.951e-002
41	1.279e-003	-2.868e-002
42	8.506e-003	-1.567e-001
43	7.389e-004	-1.717e-002
44	-2.113e-004	3.369e-002
45	3.756e-001	6.400e-004
46	1.099e-004	-6.663e-002
47	1.828e-003	6.084e-002
48	-2.551e-003	-2.890e-002
49	2.568e-001	-3.292e-004
50	1.241e-002	5.249e-002
51	-2.554e-001	-1.691e-003
52	-4.644e-003	-4.465e-002
53	3.847e-003	-7.044e-002
54	9.700e-002	-6.754e-003
55	5.149e-004	-4.151e-002
56	-2.953e-003	-4.286e-002
57	6.396e-004	4.558e-003

Novembre 2016

Modo	Direz.X	Direz.Y
58	-7.595e-004	5.006e-002
59	2.810e-004	3.152e-002
60	-2.507e-004	-3.721e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+7.01e-001	82	+1.85e-004	0	+1.18e-003	0
Progressiva	+7.01e-001	82	+1.85e-004	0	+1.18e-003	0
Modo: 2	+1.87e-003	0	+1.53e-001	18	+3.39e-001	40
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.53e-001	18	+3.40e-001	40
Modo: 3	+5.95e-006	0	+1.58e-002	2	+3.22e-002	4
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.69e-001	20	+3.72e-001	44
Modo: 4	+7.23e-005	0	+3.72e-006	0	+1.14e-005	0
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.69e-001	20	+3.72e-001	44
Modo: 5	+3.76e-006	0	+3.43e-002	4	+7.00e-002	8
Progressiva	+7.03e-001	83	+2.03e-001	24	+4.42e-001	52
Modo: 6	+7.63e-002	9	+1.84e-005	0	+1.66e-005	0
Progressiva	+7.79e-001	91	+2.03e-001	24	+4.42e-001	52
Modo: 7	+3.90e-005	0	+5.94e-004	0	+2.27e-002	3
Progressiva	+7.79e-001	91	+2.04e-001	24	+4.65e-001	55
Modo: 8	+2.19e-004	0	+5.37e-008	0	+4.78e-011	0
Progressiva	+7.80e-001	91	+2.04e-001	24	+4.65e-001	55
Modo: 9	+6.95e-007	0	+1.21e-001	14	+3.70e-002	4
Progressiva	+7.80e-001	91	+3.25e-001	38	+5.02e-001	59
Modo: 10	+2.62e-002	3	+6.50e-004	0	+1.46e-004	0
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.25e-001	38	+5.02e-001	59
Modo: 11	+6.48e-005	0	+7.02e-002	8	+1.04e-001	12
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.95e-001	46	+6.06e-001	71
Modo: 12	+3.36e-004	0	+1.33e-004	0	+1.43e-004	0
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.96e-001	46	+6.06e-001	71
Modo: 13	+2.18e-005	0	+3.93e-005	0	+1.39e-002	2
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 14	+1.20e-002	1	+8.68e-006	0	+7.23e-005	0
Progressiva	+8.18e-001	96	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 15	+3.65e-004	0	+5.72e-006	0	+2.21e-005	0
Progressiva	+8.19e-001	96	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 16	+4.69e-003	1	+1.27e-004	0	+3.91e-005	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 17	+2.59e-005	0	+5.84e-002	7	+1.57e-003	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+4.54e-001	53	+6.21e-001	73
Modo: 18	+1.14e-004	0	+2.70e-006	0	+6.68e-006	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+4.54e-001	53	+6.21e-001	73
Modo: 19	+6.80e-003	1	+3.53e-005	0	+2.59e-003	0
Progressiva	+8.30e-001	97	+4.54e-001	53	+6.24e-001	73
Modo: 20	+6.67e-004	0	+9.15e-004	0	+9.07e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.55e-001	53	+6.33e-001	74
Modo: 21	+7.97e-005	0	+5.40e-003	1	+6.67e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.61e-001	54	+6.34e-001	74
Modo: 22	+2.96e-005	0	+7.37e-004	0	+1.12e-002	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.61e-001	54	+6.45e-001	76
Modo: 23	+2.30e-005	0	+3.35e-002	4	+9.06e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.54e-001	77

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 24	+1.97e-006	0	+1.97e-005	0	+3.33e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.54e-001	77
Modo: 25	+1.05e-004	0	+2.47e-004	0	+7.26e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.62e-001	78
Modo: 26	+5.65e-005	0	+1.82e-004	0	+2.04e-003	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.64e-001	78
Modo: 27	+6.65e-005	0	+2.01e-003	0	+1.68e-003	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.97e-001	58	+6.65e-001	78
Modo: 28	+5.37e-005	0	+1.98e-003	0	+2.00e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.99e-001	59	+6.66e-001	78
Modo: 29	+5.39e-006	0	+2.36e-002	3	+1.06e-002	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+5.23e-001	61	+6.76e-001	79
Modo: 30	+6.24e-004	0	+1.78e-003	0	+4.07e-004	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.25e-001	62	+6.76e-001	79
Modo: 31	+9.92e-007	0	+2.70e-004	0	+1.05e-004	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.25e-001	62	+6.77e-001	79
Modo: 32	+1.41e-005	0	+7.71e-003	1	+3.05e-003	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.33e-001	63	+6.80e-001	80
Modo: 33	+9.32e-006	0	+1.99e-002	2	+7.39e-003	1
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.52e-001	65	+6.87e-001	81
Modo: 34	+2.31e-005	0	+8.49e-002	10	+3.42e-002	4
Progressiva	+8.32e-001	98	+6.37e-001	75	+7.21e-001	85
Modo: 35	+1.21e-003	0	+1.11e-002	1	+3.81e-004	0
Progressiva	+8.33e-001	98	+6.48e-001	76	+7.22e-001	85
Modo: 36	+6.50e-004	0	+1.53e-002	2	+1.30e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.64e-001	78	+7.22e-001	85
Modo: 37	+1.47e-006	0	+2.67e-003	0	+1.72e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.66e-001	78	+7.39e-001	87
Modo: 38	+3.01e-007	0	+6.91e-004	0	+1.62e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.67e-001	78	+7.39e-001	87
Modo: 39	+2.02e-007	0	+4.10e-003	0	+6.08e-003	1
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.71e-001	79	+7.45e-001	87
Modo: 40	+2.08e-008	0	+1.24e-002	1	+1.35e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.84e-001	80	+7.47e-001	88
Modo: 41	+3.27e-007	0	+3.60e-002	4	+1.84e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.20e-001	84	+7.65e-001	90
Modo: 42	+4.87e-007	0	+6.75e-003	1	+3.48e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.26e-001	85	+7.68e-001	90
Modo: 43	+2.58e-007	0	+1.22e-003	0	+3.52e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.28e-001	85	+7.72e-001	91
Modo: 44	+9.87e-007	0	+4.45e-003	1	+3.22e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.32e-001	86	+7.72e-001	91
Modo: 45	+1.45e-008	0	+8.91e-007	0	+3.28e-010	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.32e-001	86	+7.72e-001	91
Modo: 46	+5.39e-008	0	+1.35e-002	2	+1.60e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.46e-001	87	+7.74e-001	91
Modo: 47	+4.06e-008	0	+2.12e-002	2	+1.66e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.91e-001	93
Modo: 48	+4.01e-007	0	+5.80e-005	0	+2.11e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 49	+6.47e-005	0	+8.72e-006	0	+2.04e-007	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 50	+4.72e-007	0	+4.15e-003	0	+9.96e-005	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.71e-001	90	+7.93e-001	93

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 51	+2.82e-010	0	+1.64e-008	0	+4.77e-006	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.71e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 52	+4.61e-009	0	+8.18e-004	0	+2.40e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.95e-001	93
Modo: 53	+4.06e-008	0	+3.41e-005	0	+3.66e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93
Modo: 54	+1.24e-004	0	+7.93e-007	0	+4.36e-006	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93
Modo: 55	+1.92e-007	0	+4.08e-005	0	+1.22e-005	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93
Modo: 56	+2.67e-007	0	+1.17e-004	0	+1.98e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.98e-001	94
Modo: 57	+2.79e-011	0	+2.21e-004	0	+1.42e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.99e-001	94
Modo: 58	+1.11e-008	0	+9.92e-003	1	+8.24e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.82e-001	92	+8.00e-001	94
Modo: 59	+1.35e-010	0	+2.40e-003	0	+1.68e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.85e-001	92	+8.01e-001	94
Modo: 60	+1.24e-009	0	+9.75e-005	0	+8.05e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.85e-001	92	+8.02e-001	94

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+8.52e-001	+8.52e-001	+8.52e-001

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	4.547e+001	7.236e+000	1.382e-001	4.441e-016
2	4.739e+001	7.542e+000	1.326e-001	4.441e-016
3	8.364e+001	1.331e+001	7.512e-002	4.441e-016
4	9.185e+001	1.462e+001	6.841e-002	4.441e-016
5	1.109e+002	1.764e+001	5.668e-002	4.441e-016
6	1.388e+002	2.209e+001	4.528e-002	4.441e-016
7	1.529e+002	2.433e+001	4.109e-002	4.441e-016
8	1.860e+002	2.961e+001	3.378e-002	4.441e-016
9	2.260e+002	3.597e+001	2.780e-002	4.441e-016
10	2.333e+002	3.714e+001	2.693e-002	4.441e-016
11	2.682e+002	4.269e+001	2.342e-002	4.441e-016
12	2.798e+002	4.453e+001	2.246e-002	4.441e-016
13	3.034e+002	4.828e+001	2.071e-002	4.441e-016
14	3.242e+002	5.160e+001	1.938e-002	4.441e-016
15	3.645e+002	5.801e+001	1.724e-002	4.441e-016
16	3.977e+002	6.330e+001	1.580e-002	4.441e-016
17	4.062e+002	6.466e+001	1.547e-002	4.441e-016
18	4.203e+002	6.689e+001	1.495e-002	4.441e-016
19	4.802e+002	7.643e+001	1.308e-002	4.441e-016
20	5.005e+002	7.966e+001	1.255e-002	4.441e-016
21	5.271e+002	8.389e+001	1.192e-002	4.441e-016
22	5.580e+002	8.880e+001	1.126e-002	4.441e-016

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
23	5.920e+002	9.422e+001	1.061e-002	4.441e-016
24	6.742e+002	1.073e+002	9.320e-003	4.441e-016
25	6.778e+002	1.079e+002	9.270e-003	4.441e-016
26	6.823e+002	1.086e+002	9.209e-003	4.441e-016
27	6.900e+002	1.098e+002	9.106e-003	4.441e-016
28	6.956e+002	1.107e+002	9.032e-003	4.441e-016
29	6.980e+002	1.111e+002	9.002e-003	4.441e-016
30	7.052e+002	1.122e+002	8.910e-003	4.441e-016
31	7.164e+002	1.140e+002	8.771e-003	4.441e-016
32	7.277e+002	1.158e+002	8.635e-003	4.441e-016
33	7.315e+002	1.164e+002	8.589e-003	4.441e-016
34	7.353e+002	1.170e+002	8.545e-003	4.441e-016
35	7.701e+002	1.226e+002	8.159e-003	4.441e-016
36	7.899e+002	1.257e+002	7.955e-003	4.441e-016
37	8.550e+002	1.361e+002	7.349e-003	4.441e-016
38	9.322e+002	1.484e+002	6.740e-003	4.441e-016
39	1.032e+003	1.642e+002	6.089e-003	4.441e-016
40	1.085e+003	1.727e+002	5.790e-003	4.441e-016
41	1.155e+003	1.838e+002	5.442e-003	4.441e-016
42	1.184e+003	1.884e+002	5.308e-003	4.441e-016
43	1.312e+003	2.089e+002	4.788e-003	4.441e-016
44	1.421e+003	2.262e+002	4.421e-003	4.441e-016
45	1.530e+003	2.435e+002	4.107e-003	4.441e-016
46	1.545e+003	2.460e+002	4.065e-003	4.441e-016
47	1.637e+003	2.606e+002	3.837e-003	4.441e-016
48	1.688e+003	2.687e+002	3.722e-003	4.441e-016
49	1.832e+003	2.915e+002	3.430e-003	4.441e-016
50	1.848e+003	2.941e+002	3.400e-003	4.441e-016
51	1.945e+003	3.095e+002	3.231e-003	4.441e-016
52	1.998e+003	3.181e+002	3.144e-003	4.441e-016
53	2.003e+003	3.189e+002	3.136e-003	4.441e-016
54	2.100e+003	3.342e+002	2.992e-003	4.441e-016
55	2.148e+003	3.419e+002	2.925e-003	4.441e-016
56	2.155e+003	3.430e+002	2.915e-003	4.441e-016
57	2.242e+003	3.568e+002	2.803e-003	4.441e-016
58	2.439e+003	3.882e+002	2.576e-003	4.441e-016
59	2.624e+003	4.176e+002	2.394e-003	4.441e-016
60	2.687e+003	4.277e+002	2.338e-003	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	8.391e-001	1.787e-002
2	-4.330e-002	5.254e-001
3	2.017e-003	-8.325e-002
4	5.063e-003	9.687e-004
5	2.458e-003	1.845e-001
6	-2.811e-001	9.305e-003
7	6.188e-003	2.435e-002
8	8.328e-003	1.727e-003
9	-2.563e-003	-6.835e-001
10	1.698e-001	5.185e-002
11	-9.013e-003	-3.654e-001
12	-9.633e-003	1.438e-002
13	-3.014e-003	1.018e-002

Modo	Direz.X	Direz.Y
14	-1.187e-001	-5.769e-003
15	9.857e-003	-1.910e-003
16	7.662e-002	-5.014e-003
17	4.903e-003	1.277e-001
18	5.613e-003	-4.840e-004
19	1.174e-001	-3.193e-002
20	4.774e-002	1.391e-001
21	-8.289e-003	3.081e-001
22	9.938e-003	-8.253e-002
23	4.671e-003	-9.344e-002
24	4.608e-003	-2.982e-003
25	3.231e-003	9.185e-003
26	-1.393e-002	-9.284e-003
27	-6.253e-003	2.723e-002
28	-6.215e-003	2.411e-002
29	-1.850e-003	-9.004e-002
30	-2.726e-002	-2.325e-002
31	4.612e-003	4.007e-002
32	4.045e-003	-6.205e-002
33	1.382e-004	9.774e-002
34	-2.038e-002	1.873e-001
35	-1.042e-001	7.103e-002
36	-7.760e-002	-5.045e-002
37	2.155e-002	-1.799e-002
38	-2.438e-001	-1.633e-002
39	1.129e-002	8.876e-003
40	-3.741e-003	2.951e-002
41	1.279e-003	-2.868e-002
42	8.506e-003	-1.567e-001
43	7.389e-004	-1.717e-002
44	-2.113e-004	3.369e-002
45	3.756e-001	6.400e-004
46	1.099e-004	-6.663e-002
47	1.828e-003	6.084e-002
48	-2.551e-003	-2.890e-002
49	2.568e-001	-3.292e-004
50	1.241e-002	5.249e-002
51	-2.554e-001	-1.691e-003
52	-4.644e-003	-4.465e-002
53	3.847e-003	-7.044e-002
54	9.700e-002	-6.754e-003
55	5.149e-004	-4.151e-002
56	-2.953e-003	-4.286e-002
57	6.396e-004	4.558e-003
58	-7.595e-004	5.006e-002
59	2.810e-004	3.152e-002
60	-2.507e-004	-3.721e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+7.01e-001	82	+1.85e-004	0	+1.18e-003	0
Progressiva	+7.01e-001	82	+1.85e-004	0	+1.18e-003	0

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 2	+1.87e-003	0	+1.53e-001	18	+3.39e-001	40
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.53e-001	18	+3.40e-001	40
Modo: 3	+5.95e-006	0	+1.58e-002	2	+3.22e-002	4
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.69e-001	20	+3.72e-001	44
Modo: 4	+7.23e-005	0	+3.72e-006	0	+1.14e-005	0
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.69e-001	20	+3.72e-001	44
Modo: 5	+3.76e-006	0	+3.43e-002	4	+7.00e-002	8
Progressiva	+7.03e-001	83	+2.03e-001	24	+4.42e-001	52
Modo: 6	+7.63e-002	9	+1.84e-005	0	+1.66e-005	0
Progressiva	+7.79e-001	91	+2.03e-001	24	+4.42e-001	52
Modo: 7	+3.90e-005	0	+5.94e-004	0	+2.27e-002	3
Progressiva	+7.79e-001	91	+2.04e-001	24	+4.65e-001	55
Modo: 8	+2.19e-004	0	+5.37e-008	0	+4.78e-011	0
Progressiva	+7.80e-001	91	+2.04e-001	24	+4.65e-001	55
Modo: 9	+6.95e-007	0	+1.21e-001	14	+3.70e-002	4
Progressiva	+7.80e-001	91	+3.25e-001	38	+5.02e-001	59
Modo: 10	+2.62e-002	3	+6.50e-004	0	+1.46e-004	0
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.25e-001	38	+5.02e-001	59
Modo: 11	+6.48e-005	0	+7.02e-002	8	+1.04e-001	12
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.95e-001	46	+6.06e-001	71
Modo: 12	+3.36e-004	0	+1.33e-004	0	+1.43e-004	0
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.96e-001	46	+6.06e-001	71
Modo: 13	+2.18e-005	0	+3.93e-005	0	+1.39e-002	2
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 14	+1.20e-002	1	+8.68e-006	0	+7.23e-005	0
Progressiva	+8.18e-001	96	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 15	+3.65e-004	0	+5.72e-006	0	+2.21e-005	0
Progressiva	+8.19e-001	96	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 16	+4.69e-003	1	+1.27e-004	0	+3.91e-005	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 17	+2.59e-005	0	+5.84e-002	7	+1.57e-003	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+4.54e-001	53	+6.21e-001	73
Modo: 18	+1.14e-004	0	+2.70e-006	0	+6.68e-006	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+4.54e-001	53	+6.21e-001	73
Modo: 19	+6.80e-003	1	+3.53e-005	0	+2.59e-003	0
Progressiva	+8.30e-001	97	+4.54e-001	53	+6.24e-001	73
Modo: 20	+6.67e-004	0	+9.15e-004	0	+9.07e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.55e-001	53	+6.33e-001	74
Modo: 21	+7.97e-005	0	+5.40e-003	1	+6.67e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.61e-001	54	+6.34e-001	74
Modo: 22	+2.96e-005	0	+7.37e-004	0	+1.12e-002	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.61e-001	54	+6.45e-001	76
Modo: 23	+2.30e-005	0	+3.35e-002	4	+9.06e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.54e-001	77
Modo: 24	+1.97e-006	0	+1.97e-005	0	+3.33e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.54e-001	77
Modo: 25	+1.05e-004	0	+2.47e-004	0	+7.26e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.62e-001	78
Modo: 26	+5.65e-005	0	+1.82e-004	0	+2.04e-003	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.64e-001	78
Modo: 27	+6.65e-005	0	+2.01e-003	0	+1.68e-003	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.97e-001	58	+6.65e-001	78
Modo: 28	+5.37e-005	0	+1.98e-003	0	+2.00e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.99e-001	59	+6.66e-001	78

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 29	+5.39e-006	0	+2.36e-002	3	+1.06e-002	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+5.23e-001	61	+6.76e-001	79
Modo: 30	+6.24e-004	0	+1.78e-003	0	+4.07e-004	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.25e-001	62	+6.76e-001	79
Modo: 31	+9.92e-007	0	+2.70e-004	0	+1.05e-004	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.25e-001	62	+6.77e-001	79
Modo: 32	+1.41e-005	0	+7.71e-003	1	+3.05e-003	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.33e-001	63	+6.80e-001	80
Modo: 33	+9.32e-006	0	+1.99e-002	2	+7.39e-003	1
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.52e-001	65	+6.87e-001	81
Modo: 34	+2.31e-005	0	+8.49e-002	10	+3.42e-002	4
Progressiva	+8.32e-001	98	+6.37e-001	75	+7.21e-001	85
Modo: 35	+1.21e-003	0	+1.11e-002	1	+3.81e-004	0
Progressiva	+8.33e-001	98	+6.48e-001	76	+7.22e-001	85
Modo: 36	+6.50e-004	0	+1.53e-002	2	+1.30e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.64e-001	78	+7.22e-001	85
Modo: 37	+1.47e-006	0	+2.67e-003	0	+1.72e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.66e-001	78	+7.39e-001	87
Modo: 38	+3.01e-007	0	+6.91e-004	0	+1.62e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.67e-001	78	+7.39e-001	87
Modo: 39	+2.02e-007	0	+4.10e-003	0	+6.08e-003	1
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.71e-001	79	+7.45e-001	87
Modo: 40	+2.08e-008	0	+1.24e-002	1	+1.35e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.84e-001	80	+7.47e-001	88
Modo: 41	+3.27e-007	0	+3.60e-002	4	+1.84e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.20e-001	84	+7.65e-001	90
Modo: 42	+4.87e-007	0	+6.75e-003	1	+3.48e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.26e-001	85	+7.68e-001	90
Modo: 43	+2.58e-007	0	+1.22e-003	0	+3.52e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.28e-001	85	+7.72e-001	91
Modo: 44	+9.87e-007	0	+4.45e-003	1	+3.22e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.32e-001	86	+7.72e-001	91
Modo: 45	+1.45e-008	0	+8.91e-007	0	+3.28e-010	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.32e-001	86	+7.72e-001	91
Modo: 46	+5.39e-008	0	+1.35e-002	2	+1.60e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.46e-001	87	+7.74e-001	91
Modo: 47	+4.06e-008	0	+2.12e-002	2	+1.66e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.91e-001	93
Modo: 48	+4.01e-007	0	+5.80e-005	0	+2.11e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 49	+6.47e-005	0	+8.72e-006	0	+2.04e-007	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 50	+4.72e-007	0	+4.15e-003	0	+9.96e-005	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.71e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 51	+2.82e-010	0	+1.64e-008	0	+4.77e-006	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.71e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 52	+4.61e-009	0	+8.18e-004	0	+2.40e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.95e-001	93
Modo: 53	+4.06e-008	0	+3.41e-005	0	+3.66e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93
Modo: 54	+1.24e-004	0	+7.93e-007	0	+4.36e-006	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93
Modo: 55	+1.92e-007	0	+4.08e-005	0	+1.22e-005	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 56	+2.67e-007	0	+1.17e-004	0	+1.98e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.98e-001	94
Modo: 57	+2.79e-011	0	+2.21e-004	0	+1.42e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.99e-001	94
Modo: 58	+1.11e-008	0	+9.92e-003	1	+8.24e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.82e-001	92	+8.00e-001	94
Modo: 59	+1.35e-010	0	+2.40e-003	0	+1.68e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.85e-001	92	+8.01e-001	94
Modo: 60	+1.24e-009	0	+9.75e-005	0	+8.05e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.85e-001	92	+8.02e-001	94

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+8.52e-001	+8.52e-001	+8.52e-001

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	4.547e+001	7.236e+000	1.382e-001	4.441e-016
2	4.739e+001	7.542e+000	1.326e-001	4.441e-016
3	8.364e+001	1.331e+001	7.512e-002	4.441e-016
4	9.185e+001	1.462e+001	6.841e-002	4.441e-016
5	1.109e+002	1.764e+001	5.668e-002	4.441e-016
6	1.388e+002	2.209e+001	4.528e-002	4.441e-016
7	1.529e+002	2.433e+001	4.109e-002	4.441e-016
8	1.860e+002	2.961e+001	3.378e-002	4.441e-016
9	2.260e+002	3.597e+001	2.780e-002	4.441e-016
10	2.333e+002	3.714e+001	2.693e-002	4.441e-016
11	2.682e+002	4.269e+001	2.342e-002	4.441e-016
12	2.798e+002	4.453e+001	2.246e-002	4.441e-016
13	3.034e+002	4.828e+001	2.071e-002	4.441e-016
14	3.242e+002	5.160e+001	1.938e-002	4.441e-016
15	3.645e+002	5.801e+001	1.724e-002	4.441e-016
16	3.977e+002	6.330e+001	1.580e-002	4.441e-016
17	4.062e+002	6.466e+001	1.547e-002	4.441e-016
18	4.203e+002	6.689e+001	1.495e-002	4.441e-016
19	4.802e+002	7.643e+001	1.308e-002	4.441e-016
20	5.005e+002	7.966e+001	1.255e-002	4.441e-016
21	5.271e+002	8.389e+001	1.192e-002	4.441e-016
22	5.580e+002	8.880e+001	1.126e-002	4.441e-016
23	5.920e+002	9.422e+001	1.061e-002	4.441e-016
24	6.742e+002	1.073e+002	9.320e-003	4.441e-016
25	6.778e+002	1.079e+002	9.270e-003	4.441e-016
26	6.823e+002	1.086e+002	9.209e-003	4.441e-016
27	6.900e+002	1.098e+002	9.106e-003	4.441e-016
28	6.956e+002	1.107e+002	9.032e-003	4.441e-016
29	6.980e+002	1.111e+002	9.002e-003	4.441e-016
30	7.052e+002	1.122e+002	8.910e-003	4.441e-016
31	7.164e+002	1.140e+002	8.771e-003	4.441e-016
32	7.277e+002	1.158e+002	8.635e-003	4.441e-016

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
33	7.315e+002	1.164e+002	8.589e-003	4.441e-016
34	7.353e+002	1.170e+002	8.545e-003	4.441e-016
35	7.701e+002	1.226e+002	8.159e-003	4.441e-016
36	7.899e+002	1.257e+002	7.955e-003	4.441e-016
37	8.550e+002	1.361e+002	7.349e-003	4.441e-016
38	9.322e+002	1.484e+002	6.740e-003	4.441e-016
39	1.032e+003	1.642e+002	6.089e-003	4.441e-016
40	1.085e+003	1.727e+002	5.790e-003	4.441e-016
41	1.155e+003	1.838e+002	5.442e-003	4.441e-016
42	1.184e+003	1.884e+002	5.308e-003	4.441e-016
43	1.312e+003	2.089e+002	4.788e-003	4.441e-016
44	1.421e+003	2.262e+002	4.421e-003	4.441e-016
45	1.530e+003	2.435e+002	4.107e-003	4.441e-016
46	1.545e+003	2.460e+002	4.065e-003	4.441e-016
47	1.637e+003	2.606e+002	3.837e-003	4.441e-016
48	1.688e+003	2.687e+002	3.722e-003	4.441e-016
49	1.832e+003	2.915e+002	3.430e-003	4.441e-016
50	1.848e+003	2.941e+002	3.400e-003	4.441e-016
51	1.945e+003	3.095e+002	3.231e-003	4.441e-016
52	1.998e+003	3.181e+002	3.144e-003	4.441e-016
53	2.003e+003	3.189e+002	3.136e-003	4.441e-016
54	2.100e+003	3.342e+002	2.992e-003	4.441e-016
55	2.148e+003	3.419e+002	2.925e-003	4.441e-016
56	2.155e+003	3.430e+002	2.915e-003	4.441e-016
57	2.242e+003	3.568e+002	2.803e-003	4.441e-016
58	2.439e+003	3.882e+002	2.576e-003	4.441e-016
59	2.624e+003	4.176e+002	2.394e-003	4.441e-016
60	2.687e+003	4.277e+002	2.338e-003	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	8.391e-001	1.787e-002
2	-4.330e-002	5.254e-001
3	2.017e-003	-8.325e-002
4	5.063e-003	9.687e-004
5	2.458e-003	1.845e-001
6	-2.811e-001	9.305e-003
7	6.188e-003	2.435e-002
8	8.328e-003	1.727e-003
9	-2.563e-003	-6.835e-001
10	1.698e-001	5.185e-002
11	-9.013e-003	-3.654e-001
12	-9.633e-003	1.438e-002
13	-3.014e-003	1.018e-002
14	-1.187e-001	-5.769e-003
15	9.857e-003	-1.910e-003
16	7.662e-002	-5.014e-003
17	4.903e-003	1.277e-001
18	5.613e-003	-4.840e-004
19	1.174e-001	-3.193e-002
20	4.774e-002	1.391e-001
21	-8.289e-003	3.081e-001
22	9.938e-003	-8.253e-002
23	4.671e-003	-9.344e-002

Modo	Direz.X	Direz.Y
24	4.608e-003	-2.982e-003
25	3.231e-003	9.185e-003
26	-1.393e-002	-9.284e-003
27	-6.253e-003	2.723e-002
28	-6.215e-003	2.411e-002
29	-1.850e-003	-9.004e-002
30	-2.726e-002	-2.325e-002
31	4.612e-003	4.007e-002
32	4.045e-003	-6.205e-002
33	1.382e-004	9.774e-002
34	-2.038e-002	1.873e-001
35	-1.042e-001	7.103e-002
36	-7.760e-002	-5.045e-002
37	2.155e-002	-1.799e-002
38	-2.438e-001	-1.633e-002
39	1.129e-002	8.876e-003
40	-3.741e-003	2.951e-002
41	1.279e-003	-2.868e-002
42	8.506e-003	-1.567e-001
43	7.389e-004	-1.717e-002
44	-2.113e-004	3.369e-002
45	3.756e-001	6.400e-004
46	1.099e-004	-6.663e-002
47	1.828e-003	6.084e-002
48	-2.551e-003	-2.890e-002
49	2.568e-001	-3.292e-004
50	1.241e-002	5.249e-002
51	-2.554e-001	-1.691e-003
52	-4.644e-003	-4.465e-002
53	3.847e-003	-7.044e-002
54	9.700e-002	-6.754e-003
55	5.149e-004	-4.151e-002
56	-2.953e-003	-4.286e-002
57	6.396e-004	4.558e-003
58	-7.595e-004	5.006e-002
59	2.810e-004	3.152e-002
60	-2.507e-004	-3.721e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+7.01e-001	82	+1.85e-004	0	+1.18e-003	0
Progressiva	+7.01e-001	82	+1.85e-004	0	+1.18e-003	0
Modo: 2	+1.87e-003	0	+1.53e-001	18	+3.39e-001	40
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.53e-001	18	+3.40e-001	40
Modo: 3	+5.95e-006	0	+1.58e-002	2	+3.22e-002	4
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.69e-001	20	+3.72e-001	44
Modo: 4	+7.23e-005	0	+3.72e-006	0	+1.14e-005	0
Progressiva	+7.03e-001	83	+1.69e-001	20	+3.72e-001	44
Modo: 5	+3.76e-006	0	+3.43e-002	4	+7.00e-002	8
Progressiva	+7.03e-001	83	+2.03e-001	24	+4.42e-001	52
Modo: 6	+7.63e-002	9	+1.84e-005	0	+1.66e-005	0
Progressiva	+7.79e-001	91	+2.03e-001	24	+4.42e-001	52

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 7	+3.90e-005	0	+5.94e-004	0	+2.27e-002	3
Progressiva	+7.79e-001	91	+2.04e-001	24	+4.65e-001	55
Modo: 8	+2.19e-004	0	+5.37e-008	0	+4.78e-011	0
Progressiva	+7.80e-001	91	+2.04e-001	24	+4.65e-001	55
Modo: 9	+6.95e-007	0	+1.21e-001	14	+3.70e-002	4
Progressiva	+7.80e-001	91	+3.25e-001	38	+5.02e-001	59
Modo: 10	+2.62e-002	3	+6.50e-004	0	+1.46e-004	0
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.25e-001	38	+5.02e-001	59
Modo: 11	+6.48e-005	0	+7.02e-002	8	+1.04e-001	12
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.95e-001	46	+6.06e-001	71
Modo: 12	+3.36e-004	0	+1.33e-004	0	+1.43e-004	0
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.96e-001	46	+6.06e-001	71
Modo: 13	+2.18e-005	0	+3.93e-005	0	+1.39e-002	2
Progressiva	+8.06e-001	95	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 14	+1.20e-002	1	+8.68e-006	0	+7.23e-005	0
Progressiva	+8.18e-001	96	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 15	+3.65e-004	0	+5.72e-006	0	+2.21e-005	0
Progressiva	+8.19e-001	96	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 16	+4.69e-003	1	+1.27e-004	0	+3.91e-005	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+3.96e-001	46	+6.20e-001	73
Modo: 17	+2.59e-005	0	+5.84e-002	7	+1.57e-003	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+4.54e-001	53	+6.21e-001	73
Modo: 18	+1.14e-004	0	+2.70e-006	0	+6.68e-006	0
Progressiva	+8.23e-001	97	+4.54e-001	53	+6.21e-001	73
Modo: 19	+6.80e-003	1	+3.53e-005	0	+2.59e-003	0
Progressiva	+8.30e-001	97	+4.54e-001	53	+6.24e-001	73
Modo: 20	+6.67e-004	0	+9.15e-004	0	+9.07e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.55e-001	53	+6.33e-001	74
Modo: 21	+7.97e-005	0	+5.40e-003	1	+6.67e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.61e-001	54	+6.34e-001	74
Modo: 22	+2.96e-005	0	+7.37e-004	0	+1.12e-002	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.61e-001	54	+6.45e-001	76
Modo: 23	+2.30e-005	0	+3.35e-002	4	+9.06e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.54e-001	77
Modo: 24	+1.97e-006	0	+1.97e-005	0	+3.33e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.54e-001	77
Modo: 25	+1.05e-004	0	+2.47e-004	0	+7.26e-003	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.62e-001	78
Modo: 26	+5.65e-005	0	+1.82e-004	0	+2.04e-003	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.95e-001	58	+6.64e-001	78
Modo: 27	+6.65e-005	0	+2.01e-003	0	+1.68e-003	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.97e-001	58	+6.65e-001	78
Modo: 28	+5.37e-005	0	+1.98e-003	0	+2.00e-004	0
Progressiva	+8.31e-001	98	+4.99e-001	59	+6.66e-001	78
Modo: 29	+5.39e-006	0	+2.36e-002	3	+1.06e-002	1
Progressiva	+8.31e-001	98	+5.23e-001	61	+6.76e-001	79
Modo: 30	+6.24e-004	0	+1.78e-003	0	+4.07e-004	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.25e-001	62	+6.76e-001	79
Modo: 31	+9.92e-007	0	+2.70e-004	0	+1.05e-004	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.25e-001	62	+6.77e-001	79
Modo: 32	+1.41e-005	0	+7.71e-003	1	+3.05e-003	0
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.33e-001	63	+6.80e-001	80
Modo: 33	+9.32e-006	0	+1.99e-002	2	+7.39e-003	1
Progressiva	+8.32e-001	98	+5.52e-001	65	+6.87e-001	81

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 34	+2.31e-005	0	+8.49e-002	10	+3.42e-002	4
Progressiva	+8.32e-001	98	+6.37e-001	75	+7.21e-001	85
Modo: 35	+1.21e-003	0	+1.11e-002	1	+3.81e-004	0
Progressiva	+8.33e-001	98	+6.48e-001	76	+7.22e-001	85
Modo: 36	+6.50e-004	0	+1.53e-002	2	+1.30e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.64e-001	78	+7.22e-001	85
Modo: 37	+1.47e-006	0	+2.67e-003	0	+1.72e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.66e-001	78	+7.39e-001	87
Modo: 38	+3.01e-007	0	+6.91e-004	0	+1.62e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.67e-001	78	+7.39e-001	87
Modo: 39	+2.02e-007	0	+4.10e-003	0	+6.08e-003	1
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.71e-001	79	+7.45e-001	87
Modo: 40	+2.08e-008	0	+1.24e-002	1	+1.35e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+6.84e-001	80	+7.47e-001	88
Modo: 41	+3.27e-007	0	+3.60e-002	4	+1.84e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.20e-001	84	+7.65e-001	90
Modo: 42	+4.87e-007	0	+6.75e-003	1	+3.48e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.26e-001	85	+7.68e-001	90
Modo: 43	+2.58e-007	0	+1.22e-003	0	+3.52e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.28e-001	85	+7.72e-001	91
Modo: 44	+9.87e-007	0	+4.45e-003	1	+3.22e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.32e-001	86	+7.72e-001	91
Modo: 45	+1.45e-008	0	+8.91e-007	0	+3.28e-010	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.32e-001	86	+7.72e-001	91
Modo: 46	+5.39e-008	0	+1.35e-002	2	+1.60e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.46e-001	87	+7.74e-001	91
Modo: 47	+4.06e-008	0	+2.12e-002	2	+1.66e-002	2
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.91e-001	93
Modo: 48	+4.01e-007	0	+5.80e-005	0	+2.11e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 49	+6.47e-005	0	+8.72e-006	0	+2.04e-007	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.67e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 50	+4.72e-007	0	+4.15e-003	0	+9.96e-005	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.71e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 51	+2.82e-010	0	+1.64e-008	0	+4.77e-006	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.71e-001	90	+7.93e-001	93
Modo: 52	+4.61e-009	0	+8.18e-004	0	+2.40e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.95e-001	93
Modo: 53	+4.06e-008	0	+3.41e-005	0	+3.66e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93
Modo: 54	+1.24e-004	0	+7.93e-007	0	+4.36e-006	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93
Modo: 55	+1.92e-007	0	+4.08e-005	0	+1.22e-005	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.96e-001	93
Modo: 56	+2.67e-007	0	+1.17e-004	0	+1.98e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.98e-001	94
Modo: 57	+2.79e-011	0	+2.21e-004	0	+1.42e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.72e-001	91	+7.99e-001	94
Modo: 58	+1.11e-008	0	+9.92e-003	1	+8.24e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.82e-001	92	+8.00e-001	94
Modo: 59	+1.35e-010	0	+2.40e-003	0	+1.68e-003	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.85e-001	92	+8.01e-001	94
Modo: 60	+1.24e-009	0	+9.75e-005	0	+8.05e-004	0
Progressiva	+8.34e-001	98	+7.85e-001	92	+8.02e-001	94

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+8.52e-001	+8.52e-001	+8.52e-001

Lavoro: **scala D** Intestazione lavoro: **scala D**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**
 Gruppo: **1** Descrizione: **Cosciali**
 Tabella: **Tabella travi**
 Tipo acciaio: **S 275** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γ_{M0} : **1.050** γ_{M1} : **1.050** γ_{M1}' : **1.050** γ_{M2} : **1.250** γ_{rv} : **0.000** γ_{M0} Pf: **1.000** γ_{M1} Pf: **1.000**
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 1 NF 2 Lungh. 90.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	15	8	-0	0	-0	-2	1	0.00	0.00	0.00	
1B	0	15	8	-0	0	-0	-2	1	0.00	0.00	0.00	
1A	45	15	0	-0	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	15	0	-0	0	0	-0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	15	-8	-0	0	0	-2	1	0.00	0.00	0.00	
1B	90	15	-8	-0	0	0	-2	1	0.00	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 2 NI 1 NF 14 Lungh. 13.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1600 1.6320 1.9686 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-1	-8	-15	0	0	1	1	0.00	0.00	0.00	
1B	0	-1	-8	-15	0	0	1	1	0.00	0.00	0.00	
1A	7	-1	-17	-15	0	2	-0	1	0.00	0.00	0.01	
1B	7	-1	-17	-15	0	2	-0	1	0.00	0.00	0.01	
1A	13	-1	-26	-15	0	3	-1	1	0.00	0.00	0.02	
1B	13	-1	-25	-15	0	3	-2	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

	kg		kg*m										
1A	-1	3	-1	1	0.9302	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.02	Snell.
'zx' = 30													
1B	-1	3	-2	1	0.9302	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.02	Snell.
'zx' = 30													
ASTA NUM. 3	NI 14	NF 15	Lungh.	40.5 cm	SEZ.	1	Rp	B=	1.5	H=	15.0 cm		

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1600 1.6320 1.9686 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	10	-38	72	0	15	7	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	10	-23	72	0	15	1	1	0.00	0.00	0.07	
1A	20	10	-65	72	0	0	-4	1	0.00	0.00	0.00	
1B	20	10	-50	72	0	0	-5	1	0.00	0.00	0.00	
1A	40	10	-91	72	0	-15	-20	1	0.00	0.00	0.07	
1B	40	10	-77	72	0	-15	-18	1	0.00	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 4 NI 15 NF 16 Lungh. 40.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1600 1.6320 1.9686 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	3	-54	72	0	15	-6	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	3	-10	72	0	15	-14	1	0.00	0.00	0.07	
1A	20	3	-80	72	0	-0	-20	1	0.00	0.00	0.01	
1B	20	3	-37	72	0	-0	-19	1	0.00	0.00	0.01	
1A	40	3	-107	72	0	-15	-39	1	0.00	0.00	0.07	
1B	40	3	-63	72	0	-15	-29	1	0.00	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 5 NI 16 NF 3 Lungh. 14.9 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Novembre 2016

Sollecitazioni di calcolo e di verifica									Indici <= 1 : VERIFICATO			
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	30	-18	59	0	8	-20	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	30	67	59	0	8	-28	1	0.00	0.00	0.04	
1A	7	30	-19	59	0	3	-15	1	0.00	0.00	0.01	
1B	7	30	65	59	0	3	-29	1	0.00	0.00	0.01	
1A	15	30	-21	59	0	-1	-10	1	0.00	0.00	0.01	
1B	15	30	64	59	0	-1	-31	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
ASTA NUM. 6		NI 3	NF 21	Lungh.	22.5 cm	SEZ. 4	Rp	B=	15.0	H=	1.5 cm		
		Sollecitazioni di calcolo e di verifica				Indici <= 1 : VERIFICATO							
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota	
	cm		kg			kg*m							
1A	0	-64	-66	-30	0	-10	6	1	0.00	0.00	0.03		
1B	0	-64	59	-30	0	-10	-7	1	0.00	0.00	0.03		
1A	11	-62	-66	-30	0	-8	-2	1	0.00	0.00	0.01		
1B	11	-62	59	-30	0	-8	-0	1	0.00	0.00	0.00		
1A	23	-60	-66	-30	0	-7	-10	1	0.00	0.00	0.05		
1B	23	-60	59	-30	0	-7	6	1	0.00	0.00	0.03		

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-64	-10	-10	1	0.7953	0.9995	0.9990	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'yx'= 52	-64	-10	-7	1	0.7953	0.9995	0.9988	--	--	0.00	--	0.04	Snell.
'yx'= 52													

ASTA NUM. 7 NI 21 NF 5 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica									Indici <= 1 : VERIFICATO			
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	52	-13	56	0	9	7	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	52	39	56	0	9	-7	1	0.00	0.00	0.04	
1A	17	52	-16	56	0	-0	3	1	0.00	0.00	0.00	

Novembre 2016

1B	17	52	36	56	0	-0	1	1	0.00	0.00	0.00
1A	33	52	-19	56	0	-10	-2	1	0.00	0.00	0.05
1B	33	52	33	56	0	-10	9	1	0.00	0.00	0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 8 NI 2 NF 20 Lungh. 13.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1766 0.4800 1.6320 2.2886 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	0	-8	23	0	0	-1	1	0.00	0.00	0.00	
1B	0	0	-7	23	0	0	-1	1	0.00	0.00	0.00	
1A	7	0	-19	23	0	-1	-1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	7	0	-18	23	0	-1	-2	1	0.00	0.00	0.01	
1A	13	0	-30	23	0	-3	-3	1	0.00	0.00	0.01	
1B	13	0	-28	23	0	-3	-3	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 9 NI 20 NF 18 Lungh. 40.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1766 0.4800 1.6320 2.2886 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	74	46	88	0	18	-26	1	0.00	0.00	0.09	
1B	0	74	58	88	0	18	-34	1	0.00	0.00	0.09	
1A	20	74	13	88	0	0	-20	1	0.00	0.00	0.01	
1B	20	74	25	88	0	0	-26	1	0.00	0.00	0.01	
1A	40	74	-20	88	0	-18	-21	1	0.00	0.00	0.09	
1B	40	74	-8	88	0	-18	-24	1	0.00	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

Novembre 2016

ASTA NUM. 10 NI 18 NF 19 Lungh. 40.5 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1766 0.4800 1.6320 2.2886 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy kg	Fz	Mx	My kg*m	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	172	50	89	0	18	-47	1	0.00	0.00	0.09	
1B	0	172	82	89	0	18	-61	1	0.00	0.00	0.09	
1A	20	172	17	89	0	-0	-39	1	0.00	0.00	0.02	
1B	20	172	49	89	0	-0	-50	1	0.00	0.00	0.02	
1A	40	172	-16	89	0	-18	-37	1	0.00	0.00	0.09	
1B	40	172	16	89	0	-18	-45	1	0.00	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

ASTA NUM. 11 NI 19 NF 17 Lungh. 14.9 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.1766 0.4800 1.6320 2.2886 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy kg	Fz	Mx	My kg*m	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	258	62	57	0	8	-71	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	258	104	57	0	8	-88	1	0.00	0.00	0.04	
1A	7	258	50	57	0	4	-66	1	0.00	0.00	0.03	
1B	7	258	92	57	0	4	-82	1	0.00	0.00	0.04	
1A	15	258	38	57	0	-1	-61	1	0.00	0.00	0.03	
1B	15	258	80	57	0	-1	-76	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

ASTA NUM. 12 NI 17 NF 4 Lungh. 22.5 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy kg	Fz	Mx	My kg*m	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

Novembre 2016

1A	0	-78	-63	-258	0	-61	6	1	0.01	0.00	0.03
1B	0	-78	57	-258	0	-61	-6	1	0.01	0.00	0.03
1A	11	-68	-63	-258	0	-32	-1	1	0.01	0.00	0.02
1B	11	-68	57	-258	0	-32	1	1	0.01	0.00	0.02
1A	23	-58	-63	-258	0	-3	-8	1	0.01	0.00	0.04
1B	23	-58	57	-258	0	-3	7	1	0.01	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-78	-61	-8	1	0.7953	0.9994	0.9985	--	--	0.00	--	0.07	Snell.
'yx' = 52													
1B	-78	-61	7	1	0.7953	0.9994	0.9985	--	--	0.00	--	0.07	Snell.
'yx' = 52													

ASTA NUM. 13 NI 4 NF 6 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.7200 0.8966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*cm	kg*cm	kg*cm					
1A	0	254	16	57	0	9	-3	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	254	52	57	0	9	-7	1	0.00	0.00	0.04	
1A	17	254	1	57	0	-0	-2	1	0.00	0.00	0.00	
1B	17	254	38	57	0	-0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	33	254	-14	57	0	-10	-3	1	0.00	0.00	0.05	
1B	33	254	23	57	0	-10	5	1	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 14 NI 22 NF 23 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.7200 0.8966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*cm	kg*cm	kg*cm					
1A	0	213	-67	50	0	8	74	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	213	21	50	0	8	54	1	0.00	0.00	0.04	
1A	17	213	-82	50	0	-0	57	1	0.00	0.00	0.03	
1B	17	213	7	50	0	-0	61	1	0.00	0.00	0.03	
1A	33	213	-97	50	0	-8	38	1	0.00	0.00	0.04	
1B	33	213	-8	50	0	-8	66	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 15 NI 24 NF 25 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.7200 0.8966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	178	-144	39	0	6	133	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	178	-15	39	0	6	96	1	0.00	0.00	0.05	
1A	17	178	-159	39	0	-0	99	1	0.00	0.00	0.05	
1B	17	178	-29	39	0	-0	101	1	0.00	0.00	0.05	
1A	33	178	-174	39	0	-7	63	1	0.01	0.00	0.03	
1B	33	178	-44	39	0	-7	104	1	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 16 NI 26 NF 27 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.7200 0.8966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	154	-216	24	0	4	171	1	0.01	0.00	0.08	
1B	0	154	-55	24	0	4	121	1	0.00	0.00	0.06	
1A	17	154	-231	24	0	-0	122	1	0.01	0.00	0.06	
1B	17	154	-69	24	0	-0	122	1	0.00	0.00	0.06	
1A	33	154	-246	24	0	-4	72	1	0.01	0.00	0.03	
1B	33	154	-84	24	0	-4	121	1	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 17 NI 28 NF 29 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

Novembre 2016

qy medio: 0.1766 0.7200 0.8966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	140	-286	7	0	1	186	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	140	-97	7	0	1	131	1	0.00	0.00	0.06	
1A	17	140	-301	7	0	-0	126	1	0.01	0.00	0.06	
1B	17	140	-112	7	0	-0	124	1	0.00	0.00	0.06	
1A	33	140	-316	7	0	-1	65	1	0.01	0.00	0.03	
1B	33	140	-127	7	0	-1	115	1	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 18 NI 30 NF 31 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.7200 0.8966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	139	-347	4	0	1	178	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	139	-148	4	0	1	125	1	0.00	0.00	0.06	
1A	17	139	-362	4	0	0	112	1	0.01	0.00	0.05	
1B	17	139	-163	4	0	0	108	1	0.01	0.00	0.05	
1A	33	139	-376	4	0	-0	43	1	0.01	0.00	0.02	
1B	33	139	-178	4	0	-0	88	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 19 NI 32 NF 33 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.7200 0.8966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	148	-399	22	0	4	149	1	0.01	0.00	0.07	
1B	0	148	-209	22	0	4	104	1	0.01	0.00	0.05	
1A	17	148	-413	22	0	0	78	1	0.01	0.00	0.04	

Novembre 2016

1B	17	148	-224	22	0	0	72	1	0.01	0.00	0.03
1A	33	148	-428	22	0	-3	4	1	0.01	0.00	0.01
1B	33	148	-239	22	0	-3	38	1	0.01	0.00	0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 20 NI 34 NF 35 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.7200 0.8966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	167	-442	37	0	7	97	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	167	-280	37	0	7	67	1	0.01	0.00	0.03	
1A	17	167	-457	37	0	1	23	1	0.01	0.00	0.01	
1B	17	167	-294	37	0	1	20	1	0.01	0.00	0.01	
1A	33	167	-471	37	0	-6	-54	1	0.01	0.00	0.03	
1B	33	167	-309	37	0	-6	-30	1	0.01	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 21 NI 36 NF 37 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.7200 0.8966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	198	-478	49	0	9	29	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	198	-358	49	0	9	8	1	0.01	0.00	0.04	
1A	17	198	-493	49	0	0	-54	1	0.02	0.00	0.03	
1B	17	198	-373	49	0	0	-49	1	0.01	0.00	0.02	
1A	33	198	-507	49	0	-8	-139	1	0.02	0.00	0.07	
1B	33	198	-388	49	0	-8	-110	1	0.01	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

Novembre 2016

ASTA NUM. 22 NI 38 NF 39 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.7200 0.8966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	236	-509	57	0	10	-52	1	0.02	0.00	0.05	
1B	0	236	-443	57	0	10	-77	1	0.01	0.00	0.05	
1A	17	236	-524	57	0	0	-129	1	0.02	0.00	0.06	
1B	17	236	-458	57	0	0	-159	1	0.01	0.00	0.08	
1A	33	236	-539	57	0	-9	-209	1	0.02	0.00	0.10	
1B	33	236	-473	57	0	-9	-244	1	0.01	0.00	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 23 NI 40 NF 41 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.1766 0.7200 0.8966 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	231	-566	61	0	9	-148	1	0.02	0.00	0.07	
1B	0	231	-504	61	0	9	-187	1	0.02	0.00	0.09	
1A	17	231	-581	61	0	-1	-235	1	0.02	0.00	0.11	
1B	17	231	-519	61	0	-1	-280	1	0.02	0.00	0.13	
1A	33	231	-596	61	0	-11	-324	1	0.02	0.00	0.15	
1B	33	231	-534	61	0	-11	-375	1	0.02	0.00	0.18	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 24 NI 6 NF 22 Lungh. 22.5 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-34	-56	-231	0	5	6	1	0.01	0.00	0.03
1B	0	-34	59	-231	0	5	-7	1	0.01	0.00	0.03
1A	11	-24	-56	-231	0	30	-0	1	0.01	0.00	0.01
1B	11	-24	59	-231	0	30	-0	1	0.01	0.00	0.01
1A	23	-14	-56	-231	0	54	-7	1	0.01	0.00	0.03
1B	23	-14	59	-231	0	54	6	1	0.01	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-34	54	-7	1	0.7953	0.9997	0.9993	--	--	0.00	--	0.06	Snell.
'yx'= 52													
1B	-34	54	-7	1	0.7953	0.9997	0.9993	--	--	0.00	--	0.06	Snell.
'yx'= 52													

ASTA NUM. 25 NI 23 NF 24 Lungh. 22.5 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-0	-46	-193	0	66	5	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	-0	49	-193	0	66	-6	1	0.01	0.00	0.03	
1A	11	10	-46	-193	0	81	-0	1	0.01	0.00	0.04	
1B	11	10	49	-193	0	81	-0	1	0.01	0.00	0.04	
1A	23	20	-46	-193	0	96	-6	1	0.01	0.00	0.05	
1B	23	20	49	-193	0	96	5	1	0.01	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-0	96	-6	1	0.7953	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.07	Snell.
'yx'= 52													
1B	-0	96	-6	1	0.7953	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.07	Snell.
'yx'= 52													

ASTA NUM. 26 NI 25 NF 26 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	39	-34	-164	0	104	4	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	39	36	-164	0	104	-4	1	0.01	0.00	0.05	
1A	11	50	-34	-164	0	113	-0	1	0.01	0.00	0.05	
1B	11	50	36	-164	0	113	0	1	0.01	0.00	0.05	
1A	23	60	-34	-164	0	121	-4	1	0.01	0.00	0.06	
1B	23	60	36	-164	0	121	4	1	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 27 NI 27 NF 28 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	81	-18	-145	0	121	2	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	81	21	-145	0	121	-2	1	0.00	0.00	0.06	
1A	11	91	-18	-145	0	126	-0	1	0.00	0.00	0.06	
1B	11	91	21	-145	0	126	0	1	0.00	0.00	0.06	
1A	23	101	-18	-145	0	131	-2	1	0.00	0.00	0.06	
1B	23	101	21	-145	0	131	3	1	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 28 NI 29 NF 30 Lungh. 22.5 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	128	0	-139	0	115	0	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	128	3	-139	0	115	0	1	0.00	0.00	0.06	
1A	11	138	0	-139	0	120	0	1	0.00	0.00	0.06	
1B	11	138	3	-139	0	120	0	1	0.00	0.00	0.06	
1A	23	148	0	-139	0	125	0	1	0.00	0.00	0.06	
1B	23	148	3	-139	0	125	1	1	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 29 NI 31 NF 32 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	185	-15	-144	0	88	2	1	0.00	0.00	0.04	

Novembre 2016

1B	0	185	18	-144	0	88	-2	1	0.00	0.00	0.04
1A	11	195	-15	-144	0	96	1	1	0.00	0.00	0.05
1B	11	195	18	-144	0	96	0	1	0.00	0.00	0.05
1A	23	205	-15	-144	0	104	-1	1	0.00	0.00	0.05
1B	23	205	18	-144	0	104	2	1	0.00	0.00	0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 30 NI 33 NF 34 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	251	-31	-158	0	38	4	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	251	34	-158	0	38	-3	1	0.00	0.00	0.02	
1A	11	261	-31	-158	0	53	1	1	0.00	0.00	0.03	
1B	11	261	34	-158	0	53	0	1	0.00	0.00	0.03	
1A	23	271	-31	-158	0	67	-3	1	0.00	0.00	0.03	
1B	23	271	34	-158	0	67	4	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 31 NI 35 NF 36 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	325	-45	-183	0	-30	6	1	0.01	0.01	0.03	
1B	0	325	48	-183	0	-30	-5	1	0.01	0.01	0.02	
1A	11	336	-45	-183	0	-11	1	1	0.01	0.01	0.01	
1B	11	336	48	-183	0	-11	1	1	0.01	0.01	0.01	
1A	23	346	-45	-183	0	8	-4	1	0.01	0.01	0.02	
1B	23	346	48	-183	0	8	6	1	0.01	0.01	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

Novembre 2016

ASTA NUM. 32 NI 37 NF 38 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	407	-56	-218	0	-110	7	1	0.01	0.01	0.05	
1B	0	407	59	-218	0	-110	-6	1	0.01	0.01	0.05	
1A	11	417	-56	-218	0	-81	1	1	0.01	0.01	0.04	
1B	11	417	59	-218	0	-81	0	1	0.01	0.01	0.04	
1A	23	427	-56	-218	0	-52	-6	1	0.01	0.01	0.03	
1B	23	427	59	-218	0	-52	7	1	0.01	0.01	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 33 NI 39 NF 40 Lungh. 22.5 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	491	-62	-254	0	-209	7	1	0.01	0.01	0.10	
1B	0	491	64	-254	0	-209	-7	1	0.01	0.01	0.10	
1A	11	501	-62	-254	0	-179	0	1	0.01	0.01	0.09	
1B	11	501	64	-254	0	-179	1	1	0.01	0.01	0.09	
1A	23	511	-62	-254	0	-148	-7	1	0.01	0.01	0.07	
1B	23	511	64	-254	0	-148	8	1	0.01	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 34 NI 42 NF 43 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	88	-12	50	0	8	27	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	88	-4	50	0	8	22	1	0.00	0.00	0.04	
1A	17	88	-15	50	0	-0	26	1	0.00	0.00	0.01	
1B	17	88	-7	50	0	-0	20	1	0.00	0.00	0.01	
1A	33	88	-18	50	0	-8	24	1	0.00	0.00	0.04	

Novembre 2016

1B 33 88 -10 50 0 -8 17 1 0.00 0.00 0.04

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 35 NI 44 NF 45 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

1A	0	56	-58	39	0	6	49	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	56	-2	39	0	6	36	1	0.00	0.00	0.03	
1A	17	56	-60	39	0	-0	37	1	0.00	0.00	0.02	
1B	17	56	-5	39	0	-0	38	1	0.00	0.00	0.02	
1A	33	56	-63	39	0	-7	25	1	0.00	0.00	0.03	
1B	33	56	-7	39	0	-7	39	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 36 NI 46 NF 47 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

1A	0	33	-97	24	0	4	63	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	33	-6	24	0	4	44	1	0.00	0.00	0.02	
1A	17	33	-100	24	0	-0	45	1	0.00	0.00	0.02	
1B	17	33	-8	24	0	-0	45	1	0.00	0.00	0.02	
1A	33	33	-103	24	0	-4	26	1	0.00	0.00	0.02	
1B	33	33	-11	24	0	-4	45	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

Novembre 2016

ASTA NUM. 37 NI 48 NF 49 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	21	-129	7	0	1	69	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	21	-17	7	0	1	47	1	0.00	0.00	0.02	
1A	17	21	-132	7	0	-0	46	1	0.00	0.00	0.02	
1B	17	21	-20	7	0	-0	45	1	0.00	0.00	0.02	
1A	33	21	-135	7	0	-1	22	1	0.00	0.00	0.01	
1B	33	21	-23	7	0	-1	43	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 38 NI 50 NF 51 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	23	-152	4	0	1	66	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	23	-38	4	0	1	44	1	0.00	0.00	0.02	
1A	17	23	-155	4	0	0	40	1	0.00	0.00	0.02	
1B	17	23	-41	4	0	0	39	1	0.00	0.00	0.02	
1A	33	23	-158	4	0	-0	13	1	0.00	0.00	0.01	
1B	33	23	-44	4	0	-0	32	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 39 NI 52 NF 53 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	37	-166	21	0	4	55	1	0.01	0.00	0.03	

Novembre 2016

1B	0	37	-68	21	0	4	37	1	0.00	0.00	0.02
1A	17	37	-169	21	0	0	27	1	0.01	0.00	0.01
1B	17	37	-70	21	0	0	25	1	0.00	0.00	0.01
1A	33	37	-171	21	0	-3	-1	1	0.01	0.00	0.01
1B	33	37	-73	21	0	-3	14	1	0.00	0.00	0.01

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 40 NI 54 NF 55 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	63	-171	37	0	7	35	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	63	-105	37	0	7	24	1	0.00	0.00	0.03	
1A	17	63	-174	37	0	1	7	1	0.01	0.00	0.00	
1B	17	63	-108	37	0	1	6	1	0.00	0.00	0.00	
1A	33	63	-177	37	0	-6	-22	1	0.01	0.00	0.03	
1B	33	63	-111	37	0	-6	-12	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 41 NI 56 NF 57 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	100	-168	49	0	9	10	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	100	-149	49	0	9	4	1	0.00	0.00	0.04	
1A	17	100	-171	49	0	0	-19	1	0.01	0.00	0.01	
1B	17	100	-151	49	0	0	-20	1	0.00	0.00	0.01	
1A	33	100	-174	49	0	-8	-49	1	0.01	0.00	0.04	
1B	33	100	-154	49	0	-8	-44	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

 --
kg kg*m

ASTA NUM. 42 NI 58 NF 59 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	80	-202	57	0	10	-17	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	80	-154	57	0	10	-26	1	0.00	0.00	0.05	
1A	17	80	-205	57	0	0	-53	1	0.01	0.00	0.03	
1B	17	80	-157	57	0	0	-50	1	0.00	0.00	0.02	
1A	33	80	-208	57	0	-9	-89	1	0.01	0.00	0.04	
1B	33	80	-160	57	0	-9	-74	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 43 NI 60 NF 61 Lungh. 33.0 cm SEZ. 1 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	41	-249	61	0	9	-46	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	41	-145	61	0	9	-67	1	0.00	0.00	0.04	
1A	17	41	-252	61	0	-1	-90	1	0.01	0.00	0.04	
1B	17	41	-148	61	0	-1	-88	1	0.00	0.00	0.04	
1A	33	41	-254	61	0	-11	-134	1	0.01	0.00	0.06	
1B	33	41	-151	61	0	-11	-110	1	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 44 NI 5 NF 42 Lungh. 22.5 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-12	-65	-76	0	9	7	1	0.00	0.00	0.03
1B	0	-12	49	-76	0	9	-6	1	0.00	0.00	0.03
1A	11	-10	-65	-76	0	18	-0	1	0.00	0.00	0.01
1B	11	-10	49	-76	0	18	-0	1	0.00	0.00	0.01
1A	23	-8	-65	-76	0	27	-8	1	0.00	0.00	0.04
1B	23	-8	49	-76	0	27	5	1	0.00	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-12	27	-8	1	0.7953	0.9999	0.9998	--	--	0.00	--	0.05	Snell.
'yx' = 52													
1B	-12	27	-6	1	0.7953	0.9999	0.9998	--	--	0.00	--	0.04	Snell.
'yx' = 52													

ASTA NUM. 45 NI 43 NF 44 Lungh. 22.5 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	4	-56	-72	0	24	6	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	4	40	-72	0	24	-5	1	0.00	0.00	0.02	
1A	11	6	-56	-72	0	36	-0	1	0.00	0.00	0.02	
1B	11	6	40	-72	0	36	-0	1	0.00	0.00	0.02	
1A	23	8	-56	-72	0	49	-7	1	0.00	0.00	0.03	
1B	23	8	40	-72	0	49	4	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 46 NI 45 NF 46 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	4	-43	-43	0	39	5	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	4	27	-43	0	39	-3	1	0.00	0.00	0.02	
1A	11	6	-43	-43	0	41	-0	1	0.00	0.00	0.02	
1B	11	6	27	-43	0	41	0	1	0.00	0.00	0.02	
1A	23	8	-43	-43	0	44	-5	1	0.00	0.00	0.02	
1B	23	8	27	-43	0	44	3	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 47 NI 47 NF 48 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	11	-27	-25	0	45	3	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	11	11	-25	0	45	-1	1	0.00	0.00	0.02	
1A	11	13	-27	-25	0	46	-0	1	0.00	0.00	0.02	
1B	11	13	11	-25	0	46	0	1	0.00	0.00	0.02	
1A	23	15	-27	-25	0	47	-3	1	0.00	0.00	0.02	
1B	23	15	11	-25	0	47	1	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 48 NI 49 NF 50 Lungh. 22.5 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	27	-10	-19	0	43	1	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	27	-7	-19	0	43	1	1	0.00	0.00	0.02	
1A	11	29	-10	-19	0	44	0	1	0.00	0.00	0.02	
1B	11	29	-7	-19	0	44	0	1	0.00	0.00	0.02	
1A	23	31	-10	-19	0	45	-1	1	0.00	0.00	0.02	
1B	23	31	-7	-19	0	45	-0	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 49 NI 51 NF 52 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	51	-25	-26	0	32	3	1	0.00	0.00	0.02	

Novembre 2016

1B	0	51	8	-26	0	32	-1	1	0.00	0.00	0.02
1A	11	53	-25	-26	0	35	1	1	0.00	0.00	0.02
1B	11	53	8	-26	0	35	0	1	0.00	0.00	0.02
1A	23	55	-25	-26	0	37	-2	1	0.00	0.00	0.02
1B	23	55	8	-26	0	37	1	1	0.00	0.00	0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 50 NI 53 NF 54 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	84	-41	-46	0	14	5	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	84	25	-46	0	14	-2	1	0.00	0.00	0.01	
1A	11	86	-41	-46	0	19	1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	11	86	25	-46	0	19	0	1	0.00	0.00	0.01	
1A	23	88	-41	-46	0	24	-4	1	0.00	0.00	0.02	
1B	23	88	25	-46	0	24	3	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 51 NI 55 NF 56 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	125	-55	-78	0	-12	7	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	125	39	-78	0	-12	-4	1	0.00	0.00	0.02	
1A	11	127	-55	-78	0	-4	1	1	0.00	0.00	0.00	
1B	11	127	39	-78	0	-4	1	1	0.00	0.00	0.00	
1A	23	129	-55	-78	0	4	-6	1	0.00	0.00	0.03	
1B	23	129	39	-78	0	4	5	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

Novembre 2016

ASTA NUM. 52 NI 57 NF 58 Lungh. 22.6 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	157	-65	-98	0	-44	8	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	157	49	-98	0	-44	-5	1	0.00	0.00	0.02	
1A	11	159	-65	-98	0	-31	1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	11	159	49	-98	0	-31	0	1	0.00	0.00	0.01	
1A	23	161	-65	-98	0	-17	-7	1	0.00	0.00	0.03	
1B	23	161	49	-98	0	-17	6	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 53 NI 59 NF 60 Lungh. 22.5 cm SEZ. 4 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	148	-71	-58	0	-74	8	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	148	55	-58	0	-74	-6	1	0.00	0.00	0.04	
1A	11	150	-71	-58	0	-71	0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	11	150	55	-58	0	-71	1	1	0.00	0.00	0.03	
1A	23	152	-71	-58	0	-67	-8	1	0.00	0.00	0.04	
1B	23	152	55	-58	0	-67	7	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

Lavoro: **scala D** Intestazione lavoro: **scala D**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**
 Gruppo: **2** Descrizione: **Mensole**
 Tabella: **Tabella travi**
 Tipo acciaio: **S 275** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γ_{M0} : **1.050** γ_{M1} : **1.050** γ_{M2} : **1.250** γ_{RV} : **0.000** γ_{M0} Pf: **1.000** γ_{M1} Pf: **1.000**
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 13 NF 14 Lungh. 86.0 cm SEZ. 3 Pf QUADRATI 120x 4.0

categoria: p.p. y qy tot.
 qy medio: 0.1413 0.1413 kg/cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	133	98	-98	0	-135	-152	--	0.01	0.00	0.16	
1B	0	133	103	-98	0	-135	-171	--	0.01	0.00	0.17	
1A	43	133	92	-98	0	-97	-111	--	0.01	0.00	0.11	
1B	43	133	97	-98	0	-97	-128	--	0.01	0.00	0.12	
1A	86	133	86	-98	0	-59	-73	--	0.01	0.00	0.07	
1B	86	133	91	-98	0	-59	-88	--	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 2 NI 14 NF 20 Lungh. 90.0 cm SEZ. 3 Pf QUADRATI 120x 4.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1413 0.1413 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	56	85	-71	0	-48	-70	--	0.01	0.00	0.06	
1B	0	56	102	-71	0	-48	-85	--	0.01	0.00	0.07	
1A	45	56	79	-71	0	-16	-33	--	0.01	0.00	0.03	
1B	45	56	96	-71	0	-16	-41	--	0.01	0.00	0.03	
1A	90	56	72	-71	0	16	1	--	0.00	0.00	0.01	
1B	90	56	90	-71	0	16	1	--	0.01	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 3 NI 12 NF 15 Lungh. 86.0 cm SEZ. 3 Pf QUADRATI 120x 4.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1413 0.1413 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	0	141	-106	0	-137	-195	--	0.01	0.00	0.18	
1B	0	0	173	-106	0	-137	-222	--	0.01	0.00	0.19	
1A	43	0	135	-106	0	-95	-141	--	0.01	0.00	0.13	
1B	43	0	167	-106	0	-95	-143	--	0.01	0.00	0.13	
1A	86	0	129	-106	0	-53	-90	--	0.01	0.00	0.08	
1B	86	0	161	-106	0	-53	-67	--	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 4 NI 15 NF 18 Lungh. 90.0 cm SEZ. 3 Pf QUADRATI 120x 4.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1413 0.1413 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	0	81	-96	0	-57	-67	--	0.01	0.00	0.07	
1B	0	0	106	-96	0	-57	-89	--	0.01	0.00	0.08	
1A	45	0	74	-96	0	-14	-32	--	0.01	0.00	0.02	
1B	45	0	99	-96	0	-14	-43	--	0.01	0.00	0.03	
1A	90	0	68	-96	0	29	-0	--	0.01	0.00	0.02	
1B	90	0	93	-96	0	29	-0	--	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 5 NI 11 NF 16 Lungh. 86.0 cm SEZ. 3 Pf QUADRATI 120x 4.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1413 0.1413 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-290	184	-94	0	-134	-238	--	0.01	0.01	0.21	
1B	0	-290	251	-94	0	-134	-284	--	0.02	0.01	0.23	
1A	43	-290	178	-94	0	-98	-167	--	0.01	0.01	0.15	
1B	43	-290	245	-94	0	-98	-171	--	0.02	0.01	0.15	
1A	86	-290	172	-94	0	-61	-98	--	0.01	0.01	0.09	
1B	86	-290	239	-94	0	-61	-60	--	0.02	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

 1A -290 -134 -238 -- 0.9934 1.0013 1.0012 -- -- 0.01 -- 0.21 Snell.
 'zx' = 18

Novembre 2016

1B -290 -134 -284 -- 0.9934 1.0013 1.0009 -- -- 0.01 -- 0.23 Snell.
'zx'= 18

ASTA NUM. 6 NI 16 NF 19 Lungh. 90.0 cm SEZ. 3 Pf QUADRATI 120x 4.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1413 0.1413 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-152	87	-69	0	-53	-67	--	0.01	0.00	0.07	
1B	0	-152	104	-69	0	-53	-92	--	0.01	0.00	0.08	
1A	45	-152	81	-69	0	-23	-28	--	0.01	0.00	0.03	
1B	45	-152	98	-69	0	-23	-47	--	0.01	0.00	0.04	
1A	90	-152	75	-69	0	6	7	--	0.00	0.00	0.01	
1B	90	-152	91	-69	0	6	-5	--	0.01	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-152	-53	-67	--	0.9883	1.0002	1.0002	--	--	0.00	--	0.07	Snell.
'zx'= 19													
1B	-152	-53	-92	--	0.9883	1.0002	1.0003	--	--	0.00	--	0.08	Snell.
'zx'= 19													

Lavoro: **scala D**

Elemento: **TRAVE**

Gruppo: **3**

Tabella: **Tabella travi**

Tipo acciaio: **S 275**

Beta piano 'yx': **1.000**

Beta piano 'zx': **1.000**

Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**

γ_{M0} : **1.050** γ_{M1} : **1.050** $\gamma_{M1'}$: **1.050** γ_{M2} : **1.250** γ_{rv} : **0.000** γ_{M0} Pf: **1.000** γ_{M1} Pf: **1.000**

Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 21 NF 4 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-2	-12	23	0	10	7	1	0.01	0.00	0.10	
1B	0	-2	21	23	0	10	-8	2	0.01	0.00	0.11	
1A	45	-2	-16	23	0	-0	0	2	0.01	0.00	0.00	
1B	45	-2	17	23	0	-0	0	2	0.01	0.00	0.00	
1A	90	-2	-21	23	0	-10	-8	2	0.01	0.00	0.11	
1B	90	-2	12	23	0	-10	7	2	0.01	0.00	0.10	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

	kg	kg*m											
1A	-2	-10	-8	2	0.4813	0.9998	0.9998	--	--	0.00	--	0.11	Snell.imin=
93													
1B	-2	-10	-8	2	0.4813	0.9998	0.9998	--	--	0.00	--	0.11	Snell.imin=
93													

ASTA NUM. 2 NI 5 NF 6 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	2	-8	24	0	11	5	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	2	22	24	0	11	-8	2	0.01	0.00	0.11	
1A	45	2	-12	24	0	0	0	2	0.01	0.00	0.00	
1B	45	2	17	24	0	0	0	2	0.01	0.00	0.00	
1A	90	2	-17	24	0	-11	-6	2	0.01	0.00	0.10	
1B	90	2	13	24	0	-11	7	2	0.01	0.00	0.10	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 3 NI 42 NF 22 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-7	-10	20	0	9	6	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-7	18	20	0	9	-7	2	0.01	0.00	0.09	
1A	45	-7	-14	20	0	0	0	2	0.01	0.00	0.00	
1B	45	-7	14	20	0	0	0	2	0.01	0.00	0.00	
1A	90	-7	-19	20	0	-9	-7	2	0.01	0.00	0.09	
1B	90	-7	9	20	0	-9	6	2	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-7	9	-7	2	0.4813	0.9992	0.9992	--	--	0.00	--	0.09	Snell.imin=
93													
1B	-7	9	-7	2	0.4813	0.9992	0.9992	--	--	0.00	--	0.09	Snell.imin=
93													

ASTA NUM. 4 NI 44 NF 24 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

Novembre 2016

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-8	-7	16	0	7	4	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	-8	17	16	0	7	-6	2	0.00	0.00	0.08	
1A	45	-8	-11	16	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	-8	12	16	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	-8	-16	16	0	-7	-6	2	0.00	0.00	0.08	
1B	90	-8	7	16	0	-7	5	2	0.00	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-8	7	-6	2	0.4813	0.9990	0.9990	--	--	0.00	--	0.08	Snell.imin=
93													
1B	-8	7	-6	2	0.4813	0.9990	0.9990	--	--	0.00	--	0.08	Snell.imin=
93													

ASTA NUM. 5 NI 46 NF 26 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-9	-3	12	0	5	3	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-9	14	12	0	5	-5	2	0.00	0.00	0.06	
1A	45	-9	-7	12	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	-9	9	12	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	-9	-12	12	0	-5	-4	2	0.00	0.00	0.05	
1B	90	-9	5	12	0	-5	4	2	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-9	5	-4	2	0.4813	0.9989	0.9989	--	--	0.00	--	0.05	Snell.imin=
93													
1B	-9	5	-5	2	0.4813	0.9989	0.9989	--	--	0.00	--	0.06	Snell.imin=
93													

ASTA NUM. 6 NI 48 NF 28 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-9	2	7	0	3	0	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-9	11	7	0	3	-3	2	0.00	0.00	0.04	
1A	45	-9	-2	7	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	-9	6	7	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	-9	-7	7	0	-3	-2	2	0.00	0.00	0.03	
1B	90	-9	2	7	0	-3	2	2	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-9	3	-2	2	0.4813	0.9989	0.9994	--	--	0.00	--	0.03	Snell.imin=
93													
1B	-9	3	-3	2	0.4813	0.9989	0.9989	--	--	0.00	--	0.04	Snell.imin=
93													

ASTA NUM. 7 NI 50 NF 30 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-10	7	4	0	2	-2	2	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-10	8	4	0	2	-2	2	0.00	0.00	0.02	
1A	45	-10	2	4	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	-10	3	4	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	-10	-2	4	0	-2	0	2	0.00	0.00	0.01	
1B	90	-10	-2	4	0	-2	1	2	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-10	2	-2	2	0.4813	0.9988	0.9994	--	--	0.00	--	0.02	Snell.imin=
93													
1B	-10	2	-2	2	0.4813	0.9988	0.9990	--	--	0.00	--	0.02	Snell.imin=
93													

ASTA NUM. 8 NI 52 NF 32 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	-9	3	11	0	5	0	2	0.00	0.00	0.03
1B	0	-9	13	11	0	5	-4	2	0.00	0.00	0.05
1A	45	-9	-2	11	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00
1B	45	-9	8	11	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00
1A	90	-9	-6	11	0	-5	-1	2	0.00	0.00	0.04
1B	90	-9	3	11	0	-5	3	2	0.00	0.00	0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-9	5	-1	2	0.4813	0.9989	0.9997	--	--	0.00	--	0.04	Snell.imin=
93													
1B	-9	5	-4	2	0.4813	0.9989	0.9989	--	--	0.00	--	0.05	Snell.imin=
93													

ASTA NUM. 9 NI 54 NF 34 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-9	-1	17	0	8	2	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	-9	17	17	0	8	-6	2	0.00	0.00	0.08	
1A	45	-9	-5	17	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	-9	12	17	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	-9	-10	17	0	-8	-3	2	0.00	0.00	0.06	
1B	90	-9	8	17	0	-8	5	2	0.00	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-9	8	-3	2	0.4813	0.9989	0.9989	--	--	0.00	--	0.06	Snell.imin=
93													
1B	-9	8	-6	2	0.4813	0.9989	0.9989	--	--	0.00	--	0.08	Snell.imin=
93													

ASTA NUM. 10 NI 56 NF 36 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-8	-4	22	0	10	3	1	0.01	0.00	0.08	
1B	0	-8	20	22	0	10	-8	2	0.01	0.00	0.10	
1A	45	-8	-9	22	0	0	0	1	0.01	0.00	0.00	
1B	45	-8	15	22	0	0	0	1	0.01	0.00	0.00	

Novembre 2016

1A	90	-8	-13	22	0	-10	-5	2	0.01	0.00	0.08
1B	90	-8	11	22	0	-10	6	2	0.01	0.00	0.10

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-8	10	-5	2	0.4813	0.9990	0.9990	--	--	0.00	--	0.09	Snell.imin=
93													
1B	-8	10	-8	2	0.4813	0.9990	0.9990	--	--	0.00	--	0.10	Snell.imin=
93													

ASTA NUM. 11 NI 58 NF 38 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-7	-7	25	0	11	5	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-7	22	25	0	11	-8	2	0.01	0.00	0.11	
1A	45	-7	-12	25	0	0	0	1	0.01	0.00	0.00	
1B	45	-7	17	25	0	0	0	1	0.01	0.00	0.00	
1A	90	-7	-16	25	0	-11	-6	2	0.01	0.00	0.10	
1B	90	-7	12	25	0	-11	7	2	0.01	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-7	11	-6	2	0.4813	0.9992	0.9992	--	--	0.00	--	0.10	Snell.imin=
93													
1B	-7	11	-8	2	0.4813	0.9992	0.9992	--	--	0.00	--	0.11	Snell.imin=
93													

ASTA NUM. 12 NI 60 NF 40 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-5	-7	23	0	10	5	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-5	19	23	0	10	-7	2	0.01	0.00	0.10	
1A	45	-5	-12	23	0	0	0	1	0.01	0.00	0.00	
1B	45	-5	14	23	0	0	0	1	0.01	0.00	0.00	
1A	90	-5	-16	23	0	-10	-6	2	0.01	0.00	0.09	
1B	90	-5	9	23	0	-10	6	2	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A 93	-5	10	-6	2	0.4813	0.9994	0.9994	--	--	0.00	--	0.09	Snell.imin=
1B 93	-5	10	-7	2	0.4813	0.9994	0.9994	--	--	0.00	--	0.10	Snell.imin=

ASTA NUM. 13 NI 43 NF 23 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	2	-6	21	0	9	4	1	0.01	0.00	0.08	
1B	0	2	19	21	0	9	-7	2	0.01	0.00	0.10	
1A	45	2	-10	21	0	0	0	1	0.01	0.00	0.00	
1B	45	2	15	21	0	0	0	1	0.01	0.00	0.00	
1A	90	2	-15	21	0	-9	-5	2	0.01	0.00	0.08	
1B	90	2	10	21	0	-9	6	2	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

ASTA NUM. 14 NI 45 NF 25 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	1	-3	16	0	7	3	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	1	16	16	0	7	-5	2	0.00	0.00	0.07	
1A	45	1	-8	16	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	1	11	16	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	1	-12	16	0	-7	-4	2	0.00	0.00	0.06	
1B	90	1	6	16	0	-7	4	2	0.00	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx kg	My kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

ASTA NUM. 15 NI 47 NF 27 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

Novembre 2016

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	1	0	10	0	4	1	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	1	11	10	0	4	-3	2	0.00	0.00	0.04	
1A	45	1	-4	10	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	1	6	10	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	1	-9	10	0	-4	-3	2	0.00	0.00	0.04	
1B	90	1	2	10	0	-4	2	2	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 16 NI 49 NF 29 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	0	4	3	0	1	-0	2	0.00	0.00	0.01	
1B	0	0	6	3	0	1	-1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	45	0	-1	3	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	0	1	3	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	0	-5	3	0	-1	-1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	90	0	-3	3	0	-1	-0	2	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 17 NI 51 NF 31 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	0	0	3	0	2	1	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	0	8	3	0	2	-2	2	0.00	0.00	0.02	

Novembre 2016

1A	45	0	-4	3	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00
1B	45	0	3	3	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00
1A	90	0	-9	3	0	-2	-2	2	0.00	0.00	0.02
1B	90	0	-2	3	0	-2	1	2	0.00	0.00	0.01

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 18 NI 53 NF 33 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	1	-5	9	0	4	4	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	1	11	9	0	4	-4	2	0.00	0.00	0.04	
1A	45	1	-9	9	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	1	7	9	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	1	-14	9	0	-4	-5	2	0.00	0.00	0.05	
1B	90	1	2	9	0	-4	2	2	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 19 NI 55 NF 35 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	2	-9	15	0	7	5	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	2	14	15	0	7	-5	2	0.00	0.00	0.07	
1A	45	2	-13	15	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	2	10	15	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	2	-18	15	0	-7	-6	2	0.00	0.00	0.08	
1B	90	2	5	15	0	-7	4	2	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

kg

kg*m

ASTA NUM. 20 NI 57 NF 37 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	3	-11	19	0	9	7	1	0.00	0.00	0.09	
1B	0	3	17	19	0	9	-6	2	0.00	0.00	0.09	
1A	45	3	-16	19	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	45	3	12	19	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	90	3	-20	19	0	-9	-8	2	0.01	0.00	0.09	
1B	90	3	8	19	0	-9	5	2	0.00	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 21 NI 59 NF 39 Lungh. 90.0 cm SEZ. 2 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0640 0.1017 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	4	-12	22	0	10	7	1	0.01	0.00	0.10	
1B	0	4	18	22	0	10	-7	2	0.01	0.00	0.10	
1A	45	4	-16	22	0	0	0	1	0.01	0.00	0.00	
1B	45	4	14	22	0	0	0	1	0.01	0.00	0.00	
1A	90	4	-21	22	0	-10	-8	2	0.01	0.00	0.10	
1B	90	4	9	22	0	-10	6	2	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

Lavoro: Stato di Fatto
Elemento: TRAVE

Intestazione lavoro: Stato di Fatto

Impresa
aggiudicataria:

MARSAL RESTAURI

Progettazione:



P.T.I. Progetti Territoriali Integrati S.p.A.
SOCIETA' GENERALE DI CONSULENZA E DI INGEGNERIA
80132 - NAPOLI Via Medina, 3



VERIFICA SCALA E

STAMPA DEI DATI DI PROGETTO

INTESTAZIONE E DATI CARATTERISTICI DELLA STRUTTURA

Nome dell'archivio di lavoro	scala E
Intestazione del lavoro	scala E
Tipo di struttura	Nello Spazio
Tipo di analisi	Statica e Dinamica
Tipo di soluzione	Lineare
Unita' di misura delle forze	kg
Unita' di misura delle lunghezze	cm
Normativa	NTC/2008

NORMATIVA

Vita nominale costruzione	50 anni
Classe d'uso costruzione	II
Vita di riferimento	50 anni
Spettro di risposta	Stato limite elastico
Probabilita' di superamento periodo di riferimento	10
Tempo di ritorno del sisma	475 anni
Localita'	Ravello - (SA)
ag/g	0.098
F0	2.61
Tc	0.43
Categoria del suolo	B
Fattore topografico	1.4

STATO LIMITE ELASTICO

Coefficiente di smorzamento	5%
Eccentricita' accidentale	5%
Numero di frequenze	160

PARAMETRI SISMICI

Angolo del sisma nel piano orizzontale	0
Sisma verticale	Assente
Combinazione dei modi	CQC
Combinazione componenti azioni sismiche	NTC 2008 - Eurocodice 8
λ	0.3
μ	0.3

 Lavoro: **scala E**

 Elemento: **TRAVE**

 Gruppo: **1**

 Tabella: **Tabella travi**

 Tipo acciaio: **S 235**

 Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γ_{M0} : **1.050** γ_{M1} : **1.050** $\gamma_{M1'}$: **1.050** γ_{M2} : **1.250** γ_{rv} : **0.000** γ_{M0} Pf: **1.000** γ_{M1} Pf: **1.000**

 Tipo collegamento: **saldato**

 Intestazione lavoro: **scala E**

 Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**

 Descrizione: **Pianerottolo arrivo**

 Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**

Connessione su un solo lato

Connessione sul lato corto (solo 'L')



Novembre 2016

ASTA NUM. 1 NI 11 NF 16 Lungh. 142.3 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.2528 0.3200 0.5728 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-70	-1	111	0	86	-0	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	-70	21	111	0	86	-0	1	0.00	0.00	0.07	
1A	71	-70	-42	111	0	6	-15	1	0.00	0.00	0.01	
1B	71	-70	-20	111	0	6	0	1	0.00	0.00	0.01	
1A	142	-70	-82	111	0	-73	-60	1	0.00	0.00	0.07	
1B	142	-70	-61	111	0	-73	-28	1	0.00	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-70	86	-60	1	0.7162	0.9989	0.9999	--	--	0.00	--	0.09 Snell.	'zx'= 66
1B	-70	86	-28	1	0.7162	0.9989	1.0000	--	--	0.00	--	0.08 Snell.	'zx'= 66

ASTA NUM. 2 NI 24 NF 6 Lungh. 107.2 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.2528 0.2528 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-67	-92	180	0	85	121	1	0.01	0.00	0.10	
1B	0	-67	-30	180	0	85	69	1	0.01	0.00	0.09	
1A	54	-67	-106	180	0	-13	63	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	-67	-43	180	0	-13	54	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	-67	-119	180	0	-110	-2	1	0.01	0.00	0.09	
1B	107	-67	-57	180	0	-110	32	1	0.01	0.00	0.10	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-67	-110	121	1	0.8217	0.9990	0.9999	--	--	0.00	--	0.12 Snell.	'zx'= 50
1B	-67	-110	69	1	0.8217	0.9990	1.0000	--	--	0.00	--	0.11 Snell.	'zx'= 50

ASTA NUM. 3 NI 5 NF 19 Lungh. 120.0 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.2528 1.4000 2.8560 4.5088 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-544	-430	103	0	60	-36	1	0.02	0.01	0.07	
1B	0	-544	-294	103	0	60	-93	1	0.01	0.01	0.08	
1A	60	-544	-632	103	0	-2	-285	1	0.03	0.01	0.06	
1B	60	-544	-496	103	0	-2	-399	1	0.02	0.01	0.09	
1A	120	-544	-834	103	0	-64	-655	1	0.04	0.01	0.19	



Novembre 2016

1B 120 -544 -698 103 0 -64 -827 1 0.03 0.01 0.22

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-544	-64	-655	1	0.7842	0.9919	0.9993	--	--	0.01	--	0.19	Snell. 'zx'= 56
1B	-544	-64	-827	1	0.7842	0.9919	0.9994	--	--	0.01	--	0.22	Snell. 'zx'= 56

ASTA NUM. 4 NI 11 NF 10 Lungh. 119.8 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.2528 1.7200 2.8560 4.8288 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-84	-33	113	0	68	-0	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	-84	13	113	0	68	-1	1	0.00	0.00	0.06	
1A	60	-84	-254	113	0	1	-86	1	0.01	0.00	0.02	
1B	60	-84	-208	113	0	1	-59	1	0.01	0.00	0.01	
1A	120	-84	-475	113	0	-66	-305	1	0.02	0.00	0.12	
1B	120	-84	-429	113	0	-66	-250	1	0.02	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-84	68	-305	1	0.7849	0.9987	0.9999	--	--	0.00	--	0.12	Snell. 'zx'= 56
1B	-84	68	-250	1	0.7849	0.9987	0.9999	--	--	0.00	--	0.11	Snell. 'zx'= 56

ASTA NUM. 5 NI 16 NF 13 Lungh. 119.8 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.2528 1.4000 2.8560 4.5088 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-735	-283	140	0	94	-0	1	0.01	0.01	0.09	
1B	0	-735	-194	140	0	94	-0	1	0.01	0.01	0.09	
1A	60	-735	-484	140	0	10	-177	1	0.02	0.01	0.05	
1B	60	-735	-396	140	0	10	-230	1	0.02	0.01	0.06	
1A	120	-735	-686	140	0	-74	-474	1	0.03	0.01	0.16	
1B	120	-735	-597	140	0	-74	-581	1	0.03	0.01	0.18	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-735	94	-474	1	0.7849	0.9891	0.9990	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'zx'= 56
1B	-735	94	-581	1	0.7849	0.9891	0.9990	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'zx'= 56

ASTA NUM. 6 NI 17 NF 18 Lungh. 119.8 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.2528 1.4000 2.8560 4.5088 kg/cm

Novembre 2016

Sollecitazioni di calcolo e di verifica								Indici <= 1 : VERIFICATO				
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-1136	-289	140	0	94	-4	1	0.01	0.02	0.10	
1B	0	-1136	-202	140	0	94	-15	1	0.01	0.02	0.10	
1A	60	-1136	-491	140	0	10	-187	1	0.02	0.02	0.06	
1B	60	-1136	-403	140	0	10	-248	1	0.02	0.02	0.07	
1A	120	-1136	-692	140	0	-73	-490	1	0.03	0.02	0.17	
1B	120	-1136	-605	140	0	-73	-601	1	0.03	0.02	0.19	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-1136	94	-490	1	0.7849	0.9831	0.9985	--	--	0.02	--	0.19	Snell. 'zx'= 56
1B	-1136	94	-601	1	0.7849	0.9831	0.9985	--	--	0.02	--	0.21	Snell. 'zx'= 56

ASTA NUM. 7 NI 16 NF 17 Lungh. 10.0 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.2528 0.3200 0.5728 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica								Indici <= 1 : VERIFICATO				
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-140	130	1104	0	42	-29	1	0.04	0.00	0.04	
1B	0	-140	204	1104	0	42	-60	1	0.04	0.00	0.05	
1A	5	-140	127	1104	0	-17	-20	1	0.04	0.00	0.02	
1B	5	-140	201	1104	0	-17	-52	1	0.04	0.00	0.03	
1A	10	-140	124	1104	0	-76	-11	1	0.04	0.00	0.07	
1B	10	-140	198	1104	0	-76	-45	1	0.04	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-140	-76	-29	1	1.0000	0.9984	0.9997	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'zx'= 5
1B	-140	-76	-60	1	1.0000	0.9984	0.9997	--	--	0.00	--	0.08	Snell. 'zx'= 5

ASTA NUM. 8 NI 10 NF 12 Lungh. 119.8 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.2528 0.2528 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica								Indici <= 1 : VERIFICATO				
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-0	215	103	0	83	-250	1	0.01	0.00	0.12	
1B	0	-0	260	103	0	83	-305	1	0.01	0.00	0.13	
1A	60	-0	200	103	0	21	-124	1	0.01	0.00	0.04	
1B	60	-0	245	103	0	21	-155	1	0.01	0.00	0.05	
1A	120	-0	184	103	0	-41	-8	1	0.01	0.00	0.04	
1B	120	-0	230	103	0	-41	-14	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE



Novembre 2016

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-0	83	-250	1	0.7849	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.12 Snell.	'zx'= 56
1B	-0	83	-305	1	0.7849	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.13 Snell.	'zx'= 56

ASTA NUM. 9 NI 13 NF 14 Lungh. 119.8 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.2528 0.2528 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-0	413	113	0	90	-474	1	0.02	0.00	0.17	
1B	0	-0	506	113	0	90	-581	1	0.02	0.00	0.19	
1A	60	-0	398	113	0	23	-232	1	0.02	0.00	0.06	
1B	60	-0	491	113	0	23	-281	1	0.02	0.00	0.07	
1A	120	-0	383	113	0	-44	2	1	0.02	0.00	0.04	
1B	120	-0	476	113	0	-44	9	1	0.02	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-0	90	-474	1	0.7849	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.17 Snell.	'zx'= 56
1B	-0	90	-581	1	0.7849	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.19 Snell.	'zx'= 56

ASTA NUM. 10 NI 18 NF 15 Lungh. 119.8 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.2528 0.2528 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-1	428	111	0	89	-490	1	0.02	0.00	0.17	
1B	0	-1	524	111	0	89	-601	1	0.02	0.00	0.19	
1A	60	-1	412	111	0	23	-239	1	0.02	0.00	0.07	
1B	60	-1	509	111	0	23	-291	1	0.02	0.00	0.08	
1A	120	-1	397	111	0	-44	3	1	0.02	0.00	0.04	
1B	120	-1	494	111	0	-44	10	1	0.02	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-1	89	-490	1	0.7849	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.17 Snell.	'zx'= 56
1B	-1	89	-601	1	0.7849	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.19 Snell.	'zx'= 56

ASTA NUM. 11 NI 19 NF 8 Lungh. 120.0 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.2528 0.2528 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

Novembre 2016

	cm		kg		kg*m							
1A	0	-0	561	102	0	82	-655	1	0.02	0.00	0.20	
1B	0	-0	703	102	0	82	-827	1	0.03	0.00	0.23	
1A	60	-0	546	102	0	21	-322	1	0.02	0.00	0.08	
1B	60	-0	688	102	0	21	-412	1	0.03	0.00	0.10	
1A	120	-0	531	102	0	-41	3	1	0.02	0.00	0.03	
1B	120	-0	672	102	0	-41	-5	1	0.03	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-0	82	-655	1	0.7842	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.20	Snell. 'zx'= 56
1B	-0	82	-827	1	0.7842	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.23	Snell. 'zx'= 56

ASTA NUM. 12 NI 17 NF 24 Lungh. 32.1 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.2528 0.3200 0.5728 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx ----- kg	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-276	336	162	0	52	-11	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	-276	477	162	0	52	-45	1	0.02	0.00	0.06	
1A	16	-276	327	162	0	13	62	1	0.01	0.00	0.03	
1B	16	-276	468	162	0	13	11	1	0.02	0.00	0.02	
1A	32	-276	318	162	0	-26	133	1	0.01	0.00	0.05	
1B	32	-276	459	162	0	-26	66	1	0.02	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-276	52	133	1	1.0000	0.9968	0.9994	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'zx'= 15
1B	-276	52	66	1	1.0000	0.9968	0.9992	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 15

ASTA NUM. 13 NI 6 NF 5 Lungh. 3.0 cm SEZ. 1 Ps UNP 200

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.2528 0.2528 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx ----- kg	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-130	-412	539	0	65	10	1	0.02	0.00	0.06	
1B	0	-130	-310	539	0	65	6	1	0.02	0.00	0.06	
1A	2	-130	-413	539	0	63	4	1	0.02	0.00	0.06	
1B	2	-130	-311	539	0	63	1	1	0.02	0.00	0.05	
1A	3	-130	-413	539	0	60	-1	1	0.02	0.00	0.05	
1B	3	-130	-311	539	0	60	-4	1	0.02	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

	kg	kg*m													
1A	-130	65	10	1	1.0000	0.9985	0.9997	--	--	0.00	--	0.06	Snell.	'zx'='	1
1B	-130	65	6	1	1.0000	0.9985	0.9997	--	--	0.00	--	0.06	Snell.	'zx'='	1

Lavoro:	scala E	Intestazione lavoro:	scala E
Elemento:	TRAVE	Metodo di verifica:	Eurocodice 3 - NTC 2008
Gruppo:	2	Descrizione:	Cosciali
Tabella:	Tabella travi		
Tipo acciaio:	S 235	Beta piano 'yx':	1.000
Tipologia sismica:	Senza	Beta piano 'zx':	1.000
γM0:	1.050	γM1':	1.050
Tipo collegamento:	saldato	γM1'':	1.050
		γM2:	1.250
		γrv:	0.000
		γM0 Pf:	1.000
		γM1 Pf:	1.000
		Connessione su un solo lato	Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 27 NF 20 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	322	-264	317	0	188	22	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	322	128	317	0	188	-10	1	0.01	0.00	0.05	
1A	11	326	-264	317	0	145	-8	1	0.01	0.00	0.03	
1B	11	326	128	317	0	145	4	1	0.01	0.00	0.03	
1A	23	330	-264	317	0	102	-38	1	0.01	0.00	0.09	
1B	23	330	128	317	0	102	19	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{\min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

ASTA NUM. 2 NI 26 NF 22 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	166	-186	434	0	93	13	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	166	203	434	0	93	-19	1	0.01	0.00	0.04	
1A	11	169	-186	434	0	39	-8	1	0.01	0.00	0.02	
1B	11	169	203	434	0	39	4	1	0.01	0.00	0.01	
1A	23	173	-186	434	0	-15	-29	1	0.01	0.00	0.07	
1B	23	173	203	434	0	-15	27	1	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

[illegible]

ASTA NUM. 3 NI 22 NF 6 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							

1A	0	-436	-314	141	0	15	49	1	0.01	0.01	0.04
1B	0	-436	-213	141	0	15	-15	1	0.00	0.01	0.04
1A	15	-436	-319	141	0	-6	7	1	0.01	0.01	0.02
1B	15	-436	-218	141	0	-6	-53	1	0.00	0.01	0.02
1A	30	-436	-324	141	0	-28	-35	1	0.01	0.01	0.07
1B	30	-436	-222	141	0	-28	-92	1	0.00	0.01	0.07

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-436	-28	49	1	0.8231	0.9958	0.9973	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx'= 52
1B	-436	-28	-92	1	0.8231	0.9958	0.9977	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 4 NI 20 NF 24 Lungh. 30.4 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-288	-505	204	0	18	144	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	-288	-355	204	0	18	102	1	0.01	0.00	0.04	
1A	15	-288	-514	204	0	-13	64	1	0.01	0.00	0.03	
1B	15	-288	-365	204	0	-13	50	1	0.01	0.00	0.03	
1A	30	-288	-524	204	0	-45	-18	1	0.01	0.00	0.11	
1B	30	-288	-374	204	0	-45	-3	1	0.01	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-288	-45	144	1	0.8196	0.9977	0.9984	--	--	0.00	--	0.15	Snell. 'zx'= 53
1B	-288	-45	102	1	0.8196	0.9977	0.9984	--	--	0.00	--	0.14	Snell. 'zx'= 53

ASTA NUM. 5 NI 28 NF 29 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	181	-245	397	0	369	26	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	181	108	397	0	369	-12	1	0.01	0.00	0.09	
1A	11	185	-245	397	0	333	-2	1	0.01	0.00	0.08	
1B	11	185	108	397	0	333	-0	1	0.01	0.00	0.08	
1A	23	188	-245	397	0	298	-30	1	0.01	0.00	0.07	
1B	23	188	108	397	0	298	12	1	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 6 NI 30 NF 31 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm

Novembre 2016

Sollecitazioni di calcolo e di verifica								Indici <= 1 : VERIFICATO				Nota
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	
	cm		kg			kg*m						
1A	0	29	-220	482	0	521	24	1	0.01	0.00	0.12	
1B	0	29	83	482	0	521	-10	1	0.01	0.00	0.12	
1A	11	32	-220	482	0	478	-1	1	0.01	0.00	0.11	
1B	11	32	83	482	0	478	-1	1	0.01	0.00	0.11	
1A	23	36	-220	482	0	434	-26	1	0.01	0.00	0.10	
1B	23	36	83	482	0	434	8	1	0.01	0.00	0.10	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
ASTA NUM. 7 NI 32 NF 33 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO													
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota	
	cm		kg			kg*m							
1A	0	-117	-187	557	0	642	21	1	0.01	0.00	0.15		
1B	0	-117	50	557	0	642	-7	1	0.01	0.00	0.15		
1A	11	-113	-187	557	0	592	-0	1	0.01	0.00	0.14		
1B	11	-113	50	557	0	592	-1	1	0.01	0.00	0.14		
1A	23	-110	-187	557	0	543	-21	1	0.01	0.00	0.13		
1B	23	-110	50	557	0	543	4	1	0.01	0.00	0.13		

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
ASTA NUM. 8 NI 34 NF 35 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO													
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota	
	cm		kg			kg*m							
1A	0	-252	-151	615	0	729	17	1	0.01	0.00	0.17		
1B	0	-252	14	615	0	729	-3	1	0.01	0.00	0.17		
1A	11	-249	-151	615	0	675	0	1	0.01	0.00	0.16		
1B	11	-249	14	615	0	675	-1	1	0.01	0.00	0.16		
1A	23	-245	-151	615	0	621	-17	1	0.01	0.00	0.15		
1B	23	-245	14	615	0	621	0	1	0.01	0.00	0.15		

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-252	729	17	1	0.8969	0.9987	0.9971	--	--	0.00	--	0.22 Snell. 'yx' =	39



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B -252 729 -3 1 0.8969 0.9987 0.9988 -- -- 0.00 -- 0.19 Snell. 'yx'= 39

ASTA NUM. 9 NI 36 NF 37 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-376	-115	653	0	783	13	1	0.01	0.00	0.19	
1B	0	-376	-22	653	0	783	1	1	0.01	0.00	0.19	
1A	11	-373	-115	653	0	725	0	1	0.01	0.00	0.17	
1B	11	-373	-22	653	0	725	-1	1	0.01	0.00	0.17	
1A	23	-369	-115	653	0	667	-13	1	0.01	0.00	0.16	
1B	23	-369	-22	653	0	667	-4	1	0.01	0.00	0.16	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-376	783	13	1	0.8969	0.9981	0.9958	--	--	0.01	--	0.22	Snell. 'yx'= 39
1B	-376	783	-4	1	0.8969	0.9981	0.9977	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'yx'= 39

ASTA NUM. 10 NI 38 NF 39 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-488	-98	669	0	801	11	1	0.01	0.01	0.19	
1B	0	-488	-38	669	0	801	4	1	0.01	0.01	0.19	
1A	11	-484	-98	669	0	741	-1	1	0.01	0.01	0.18	
1B	11	-484	-38	669	0	741	-0	1	0.01	0.01	0.18	
1A	23	-480	-98	669	0	681	-12	1	0.01	0.01	0.16	
1B	23	-480	-38	669	0	681	-4	1	0.01	0.01	0.16	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-488	801	-12	1	0.8969	0.9976	0.9949	--	--	0.01	--	0.23	Snell. 'yx'= 39
1B	-488	801	-4	1	0.8969	0.9976	0.9945	--	--	0.01	--	0.21	Snell. 'yx'= 39

ASTA NUM. 11 NI 40 NF 41 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-587	-124	663	0	784	12	1	0.01	0.01	0.19	
1B	0	-587	-13	663	0	784	2	1	0.01	0.01	0.19	
1A	11	-583	-124	663	0	723	-2	1	0.01	0.01	0.17	
1B	11	-583	-13	663	0	723	1	1	0.01	0.01	0.17	
1A	23	-580	-124	663	0	662	-16	1	0.01	0.01	0.16	
1B	23	-580	-13	663	0	662	-0	1	0.01	0.01	0.16	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

		-- kg	----- kg*m											

1A	-587	784	-16	1	0.8969	0.9971	0.9942	--	--	0.01	--	0.23	Snell. 'yx'='	39
1B	-587	784	2	1	0.8969	0.9971	0.9970	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'yx'='	39
ASTA NUM. 12 NI 42 NF 43 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm														
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO														

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota		
	-- cm	----- kg		----- kg*m										

1A	0	-674	-159	636	0	732	16	1	0.01	0.01	0.18			
1B	0	-674	22	636	0	732	-1	1	0.01	0.01	0.18			
1A	11	-670	-159	636	0	671	-2	1	0.01	0.01	0.16			
1B	11	-670	22	636	0	671	1	1	0.01	0.01	0.16			
1A	23	-667	-159	636	0	610	-20	1	0.01	0.01	0.15			
1B	23	-667	22	636	0	610	4	1	0.01	0.01	0.15			

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	χ _{min.}	ky	kz	kLT	χ _{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-674	732	-20	1	0.8969	0.9966	0.9932	--	--	0.01	--	0.23	Snell. 'yx'= 39
1B	-674	732	4	1	0.8969	0.9966	0.9957	--	--	0.01	--	0.19	Snell. 'yx'= 39
ASTA NUM. 13 NI 44 NF 45 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO													
NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota	
		----- kg			----- kg*m				-----				
1A	0	-750	-192	590	0	645	20	1	0.01	0.01	0.15		
1B	0	-750	56	590	0	645	-5	1	0.01	0.01	0.15		
1A	11	-747	-192	590	0	585	-2	1	0.01	0.01	0.14		
1B	11	-747	56	590	0	585	2	1	0.01	0.01	0.14		
1A	23	-743	-192	590	0	526	-24	1	0.01	0.01	0.13		
1B	23	-743	56	590	0	526	8	1	0.01	0.01	0.13		

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	χ _{min.}	ky	kz	kLT	χ _{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-750	645	-24	1	0.8969	0.9962	0.9923	--	--	0.01	--	0.22	Snell. 'yx'= 39
1B	-750	645	8	1	0.8969	0.9962	0.9935	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'yx'= 39
ASTA NUM. 14 NI 46 NF 47 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO													
NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota	
		----- kg			----- kg*m				-----				
1A	0	-819	-221	529	0	524	23	1	0.01	0.01	0.13		
1B	0	-819	84	529	0	524	-8	1	0.01	0.01	0.13		
1A	11	-815	-221	529	0	468	-2	1	0.01	0.01	0.11		
1B	11	-815	84	529	0	468	1	1	0.01	0.01	0.11		
1A	23	-812	-221	529	0	412	-27	1	0.01	0.01	0.10		
1B	23	-812	84	529	0	412	11	1	0.01	0.01	0.10		

Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-819	524	-27	1	0.8969	0.9959	0.9914	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'yx' = 39
1B	-819	524	11	1	0.8969	0.9959	0.9922	--	--	0.01	--	0.16	Snell. 'yx' = 39

ASTA NUM. 15 NI 48 NF 49 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-883	-241	457	0	373	26	1	0.01	0.01	0.09	
1B	0	-883	109	457	0	373	-11	1	0.01	0.01	0.09	
1A	11	-879	-241	457	0	322	-1	1	0.01	0.01	0.08	
1B	11	-879	109	457	0	322	1	1	0.01	0.01	0.08	
1A	23	-876	-241	457	0	271	-28	1	0.01	0.01	0.07	
1B	23	-876	109	457	0	271	13	1	0.01	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-883	373	-28	1	0.8969	0.9955	0.9904	--	--	0.01	--	0.17	Snell. 'yx' = 39
1B	-883	373	13	1	0.8969	0.9955	0.9908	--	--	0.01	--	0.13	Snell. 'yx' = 39

ASTA NUM. 16 NI 50 NF 51 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	-948	-284	390	0	197	38	1	0.01	0.01	0.09	
1B	0	-948	90	390	0	197	-8	1	0.01	0.01	0.05	
1A	11	-945	-284	390	0	155	6	1	0.01	0.01	0.04	
1B	11	-945	90	390	0	155	2	1	0.01	0.01	0.04	
1A	23	-941	-284	390	0	114	-26	1	0.01	0.01	0.06	
1B	23	-941	90	390	0	114	13	1	0.01	0.01	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-948	197	38	1	0.8969	0.9951	0.9912	--	--	0.01	--	0.15	Snell. 'yx' = 39
1B	-948	197	13	1	0.8969	0.9951	0.9915	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'yx' = 39

ASTA NUM. 17 NI 52 NF 53 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg				kg*m						
1A	0	48	-169	469	0	244	17	1	0.01	0.00	0.06	
1B	0	48	187	469	0	244	-21	1	0.01	0.00	0.06	
1A	11	52	-169	469	0	178	-2	1	0.01	0.00	0.04	

Novembre 2016

1B	11	52	187	469	0	178	-0	1	0.01	0.00	0.04
1A	23	55	-169	469	0	112	-21	1	0.01	0.00	0.05
1B	23	55	187	469	0	112	21	1	0.01	0.00	0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 18 NI 54 NF 55 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-70	-143	523	0	373	15	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-70	160	523	0	373	-19	1	0.01	0.00	0.09	
1A	11	-67	-143	523	0	338	-1	1	0.01	0.00	0.08	
1B	11	-67	160	523	0	338	-1	1	0.01	0.00	0.08	
1A	23	-63	-143	523	0	303	-17	1	0.01	0.00	0.07	
1B	23	-63	160	523	0	303	17	1	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-70	373	-17	1	0.8969	0.9996	0.9992	--	--	0.00	--	0.13	Snell. 'yx'= 39
1B	-70	373	-19	1	0.8969	0.9996	0.9992	--	--	0.00	--	0.14	Snell. 'yx'= 39

ASTA NUM. 19 NI 56 NF 57 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-180	-111	570	0	478	12	1	0.01	0.00	0.11	
1B	0	-180	128	570	0	478	-16	1	0.01	0.00	0.11	
1A	11	-177	-111	570	0	446	-0	1	0.01	0.00	0.11	
1B	11	-177	128	570	0	446	-1	1	0.01	0.00	0.11	
1A	23	-173	-111	570	0	414	-13	1	0.01	0.00	0.10	
1B	23	-173	128	570	0	414	13	1	0.01	0.00	0.10	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-180	478	-13	1	0.8969	0.9991	0.9980	--	--	0.00	--	0.15	Snell. 'yx'= 39
1B	-180	478	-16	1	0.8969	0.9991	0.9982	--	--	0.00	--	0.15	Snell. 'yx'= 39

ASTA NUM. 20 NI 58 NF 59 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-277	-75	600	0	556	9	1	0.01	0.00	0.13	



Novembre 2016

1B	0	-277	92	600	0	556	-12	1	0.01	0.00	0.13
1A	11	-273	-75	600	0	528	0	1	0.01	0.00	0.13
1B	11	-273	92	600	0	528	-2	1	0.01	0.00	0.13
1A	23	-270	-75	600	0	500	-8	1	0.01	0.00	0.12
1B	23	-270	92	600	0	500	9	1	0.01	0.00	0.12

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-277	556	9	1	0.8969	0.9986	0.9970	--	--	0.00	--	0.16	Snell. 'yx' = 39
1B	-277	556	-12	1	0.8969	0.9986	0.9973	--	--	0.00	--	0.17	Snell. 'yx' = 39

ASTA NUM. 21 NI 60 NF 61 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-358	-39	610	0	608	5	1	0.01	0.00	0.15	
1B	0	-358	56	610	0	608	-8	1	0.01	0.00	0.15	
1A	11	-354	-39	610	0	584	0	1	0.01	0.00	0.14	
1B	11	-354	56	610	0	584	-1	1	0.01	0.00	0.14	
1A	23	-351	-39	610	0	560	-4	1	0.01	0.00	0.13	
1B	23	-351	56	610	0	560	5	1	0.01	0.00	0.13	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-358	608	5	1	0.8969	0.9982	0.9963	--	--	0.00	--	0.16	Snell. 'yx' = 39
1B	-358	608	-8	1	0.8969	0.9982	0.9968	--	--	0.00	--	0.17	Snell. 'yx' = 39

ASTA NUM. 22 NI 62 NF 63 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-421	-21	597	0	632	2	1	0.01	0.01	0.15	
1B	0	-421	38	597	0	632	-5	1	0.01	0.01	0.15	
1A	11	-418	-21	597	0	612	-1	1	0.01	0.01	0.15	
1B	11	-418	38	597	0	612	-0	1	0.01	0.01	0.15	
1A	23	-414	-21	597	0	593	-4	1	0.01	0.00	0.14	
1B	23	-414	38	597	0	593	5	1	0.01	0.00	0.14	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-421	632	-4	1	0.8969	0.9979	0.9964	--	--	0.01	--	0.17	Snell. 'yx' = 39
1B	-421	632	-5	1	0.8969	0.9979	0.9952	--	--	0.01	--	0.17	Snell. 'yx' = 39

ASTA NUM. 23 NI 64 NF 65 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

Novembre 2016

	cm		kg		kg*m						
1A	0	-468	-46	562	0	629	4	1	0.01	0.01	0.15
1B	0	-468	63	562	0	629	-6	1	0.01	0.01	0.15
1A	11	-465	-46	562	0	613	-2	1	0.01	0.01	0.15
1B	11	-465	63	562	0	613	1	1	0.01	0.01	0.15
1A	23	-461	-46	562	0	598	-7	1	0.01	0.01	0.14
1B	23	-461	63	562	0	598	8	1	0.01	0.01	0.14

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-468	629	-7	1	0.8969	0.9977	0.9963	--	--	0.01	--	0.17	Snell. 'yx' = 39
1B	-468	629	8	1	0.8969	0.9977	0.9956	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'yx' = 39

ASTA NUM. 24 NI 66 NF 67 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-499	-81	505	0	598	7	1	0.01	0.01	0.14	
1B	0	-499	98	505	0	598	-10	1	0.01	0.01	0.14	
1A	11	-495	-81	505	0	586	-2	1	0.01	0.01	0.14	
1B	11	-495	98	505	0	586	1	1	0.01	0.01	0.14	
1A	23	-492	-81	505	0	575	-11	1	0.01	0.01	0.14	
1B	23	-492	98	505	0	575	13	1	0.01	0.01	0.14	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-499	598	-11	1	0.8969	0.9976	0.9955	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'yx' = 39
1B	-499	598	13	1	0.8969	0.9976	0.9951	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'yx' = 39

ASTA NUM. 25 NI 68 NF 69 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-515	-115	428	0	541	11	1	0.01	0.01	0.13	
1B	0	-515	131	428	0	541	-13	1	0.01	0.01	0.13	
1A	11	-511	-115	428	0	533	-2	1	0.01	0.01	0.13	
1B	11	-511	131	428	0	533	2	1	0.01	0.01	0.13	
1A	23	-508	-115	428	0	525	-15	1	0.01	0.01	0.13	
1B	23	-508	131	428	0	525	16	1	0.01	0.01	0.13	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-515	541	-15	1	0.8969	0.9975	0.9951	--	--	0.01	--	0.17	Snell. 'yx' = 39
1B	-515	541	16	1	0.8969	0.9975	0.9948	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'yx' = 39

Novembre 2016

ASTA NUM. 26 NI 70 NF 71 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-520	-143	334	0	459	14	1	0.01	0.01	0.11	
1B	0	-520	160	334	0	459	-17	1	0.01	0.01	0.11	
1A	11	-517	-143	334	0	453	-2	1	0.01	0.01	0.11	
1B	11	-517	160	334	0	453	2	1	0.01	0.01	0.11	
1A	23	-513	-143	334	0	447	-18	1	0.01	0.01	0.11	
1B	23	-513	160	334	0	447	20	1	0.01	0.01	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-520	459	-18	1	0.8969	0.9975	0.9948	--	--	0.01	--	0.16	Snell. 'yx'= 39
1B	-520	459	20	1	0.8969	0.9975	0.9946	--	--	0.01	--	0.16	Snell. 'yx'= 39

ASTA NUM. 27 NI 72 NF 73 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-521	-169	227	0	354	18	1	0.00	0.01	0.08	
1B	0	-521	181	227	0	354	-19	1	0.00	0.01	0.08	
1A	11	-518	-169	227	0	349	-1	1	0.00	0.01	0.08	
1B	11	-518	181	227	0	349	1	1	0.00	0.01	0.08	
1A	23	-514	-169	227	0	344	-20	1	0.00	0.01	0.08	
1B	23	-514	181	227	0	344	22	1	0.00	0.01	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-521	354	-20	1	0.8969	0.9974	0.9944	--	--	0.01	--	0.14	Snell. 'yx'= 39
1B	-521	354	22	1	0.8969	0.9974	0.9945	--	--	0.01	--	0.14	Snell. 'yx'= 39

ASTA NUM. 28 NI 74 NF 75 Lungh. 22.5 cm SEZ. 3 Rp B= 20.0 H= 2.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-543	-158	120	0	230	19	1	0.00	0.01	0.06	
1B	0	-543	231	120	0	230	-29	1	0.00	0.01	0.07	
1A	11	-540	-158	120	0	223	1	1	0.00	0.01	0.05	
1B	11	-540	231	120	0	223	-3	1	0.00	0.01	0.05	
1A	23	-536	-158	120	0	216	-17	1	0.00	0.01	0.05	
1B	23	-536	231	120	0	216	23	1	0.00	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota





Novembre 2016

1B	0	-551	129	106	0	18	247	1	0.00	0.01	0.06
1A	15	-551	-312	106	0	2	394	1	0.01	0.01	0.09
1B	15	-551	124	106	0	2	239	1	0.00	0.01	0.06
1A	30	-551	-317	106	0	-14	374	1	0.01	0.01	0.09
1B	30	-551	119	106	0	-14	230	1	0.00	0.01	0.06

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-551	18	414	1	0.8231	0.9936	0.9974	--	--	0.01	--	0.15	Snell. 'zx'= 52
1B	-551	18	247	1	0.8231	0.9936	0.9974	--	--	0.01	--	0.11	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 32 NI 59 NF 56 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-590	-298	71	0	13	500	1	0.01	0.01	0.12	
1B	0	-590	232	71	0	13	286	1	0.00	0.01	0.07	
1A	15	-590	-303	71	0	3	489	1	0.01	0.01	0.12	
1B	15	-590	228	71	0	3	286	1	0.00	0.01	0.07	
1A	30	-590	-308	71	0	-8	478	1	0.01	0.01	0.11	
1B	30	-590	223	71	0	-8	285	1	0.00	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-590	13	500	1	0.8231	0.9940	0.9973	--	--	0.01	--	0.16	Snell. 'zx'= 52
1B	-590	13	286	1	0.8231	0.9940	0.9973	--	--	0.01	--	0.11	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 33 NI 61 NF 58 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-610	-274	34	0	8	560	1	0.01	0.01	0.13	
1B	0	-610	321	34	0	8	310	1	0.01	0.01	0.07	
1A	15	-610	-279	34	0	3	558	1	0.01	0.01	0.13	
1B	15	-610	316	34	0	3	317	1	0.01	0.01	0.08	
1A	30	-610	-284	34	0	-3	556	1	0.01	0.01	0.13	
1B	30	-610	312	34	0	-3	324	1	0.01	0.01	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-610	8	560	1	0.8231	0.9955	0.9972	--	--	0.01	--	0.16	Snell. 'zx'= 52



Novembre 2016

1B -610 8 324 1 0.8231 0.9955 0.9972 -- -- 0.01 -- 0.11 Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 34 NI 63 NF 60 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-609	-234	3	0	2	592	1	0.00	0.01	0.14	
1B	0	-609	393	3	0	2	319	1	0.01	0.01	0.08	
1A	15	-609	-238	3	0	1	600	1	0.00	0.01	0.14	
1B	15	-609	389	3	0	1	334	1	0.01	0.01	0.08	
1A	30	-609	-243	3	0	0	608	1	0.01	0.01	0.15	
1B	30	-609	384	3	0	0	349	1	0.01	0.01	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-609	2	608	1	0.8231	0.9979	0.9972	--	--	0.01	--	0.16	Snell. 'zx'= 52
1B	-609	2	349	1	0.8231	0.9979	0.9972	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 35 NI 65 NF 62 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-585	-176	10	0	0	597	1	0.00	0.01	0.14	
1B	0	-585	448	10	0	0	314	1	0.01	0.01	0.08	
1A	15	-585	-181	10	0	-1	615	1	0.00	0.01	0.15	
1B	15	-585	444	10	0	-1	337	1	0.01	0.01	0.08	
1A	30	-585	-186	10	0	-3	632	1	0.00	0.01	0.15	
1B	30	-585	439	10	0	-3	359	1	0.01	0.01	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-585	-3	632	1	0.8231	0.9969	0.9973	--	--	0.01	--	0.17	Snell. 'zx'= 52
1B	-585	-3	359	1	0.8231	0.9969	0.9972	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 36 NI 67 NF 64 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-539	-103	43	0	5	575	1	0.00	0.01	0.14	
1B	0	-539	487	43	0	5	296	1	0.01	0.01	0.07	
1A	15	-539	-107	43	0	-2	602	1	0.00	0.01	0.14	
1B	15	-539	482	43	0	-2	326	1	0.01	0.01	0.08	

Novembre 2016

1A	30	-539	-112	43	0	-8	629	1	0.00	0.01	0.15
1B	30	-539	477	43	0	-8	355	1	0.01	0.01	0.09

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-539	-8	629	1	0.8231	0.9948	0.9975	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'zx'= 52
1B	-539	-8	355	1	0.8231	0.9948	0.9974	--	--	0.01	--	0.11	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 37 NI 71 NF 68 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-384	88	109	0	15	447	1	0.00	0.00	0.11	
1B	0	-384	520	109	0	15	218	1	0.01	0.00	0.05	
1A	15	-384	83	109	0	-1	494	1	0.00	0.00	0.12	
1B	15	-384	515	109	0	-1	261	1	0.01	0.00	0.06	
1A	30	-384	79	109	0	-18	541	1	0.00	0.00	0.13	
1B	30	-384	510	109	0	-18	304	1	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-384	-18	541	1	0.8231	0.9952	0.9982	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'zx'= 52
1B	-384	-18	304	1	0.8231	0.9952	0.9981	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 38 NI 73 NF 70 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-282	198	135	0	19	343	1	0.00	0.00	0.08	
1B	0	-282	521	135	0	19	157	1	0.01	0.00	0.05	
1A	15	-282	193	135	0	-1	401	1	0.00	0.00	0.10	
1B	15	-282	517	135	0	-1	207	1	0.01	0.00	0.05	
1A	30	-282	189	135	0	-21	459	1	0.00	0.00	0.11	
1B	30	-282	512	135	0	-21	255	1	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-282	-21	459	1	0.8231	0.9965	0.9986	--	--	0.00	--	0.16	Snell. 'zx'= 52
1B	-282	-21	255	1	0.8231	0.9965	0.9986	--	--	0.00	--	0.12	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 39 NI 75 NF 72 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

Novembre 2016

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-172	305	158	0	23	215	1	0.01	0.00	0.06	
1B	0	-172	528	158	0	23	80	1	0.01	0.00	0.06	
1A	15	-172	300	158	0	-0	285	1	0.01	0.00	0.07	
1B	15	-172	523	158	0	-0	135	1	0.01	0.00	0.03	
1A	30	-172	295	158	0	-24	354	1	0.01	0.00	0.08	
1B	30	-172	518	158	0	-24	188	1	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-172	-24	354	1	0.8231	0.9979	0.9991	--	--	0.00	--	0.14 Snell.	'zx'= 52
1B	-172	-24	188	1	0.8231	0.9979	0.9991	--	--	0.00	--	0.11 Snell.	'zx'= 52

ASTA NUM. 40 NI 29 NF 27 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-354	-439	153	0	23	299	1	0.01	0.00	0.07	
1B	0	-354	-249	153	0	23	189	1	0.01	0.00	0.06	
1A	15	-354	-448	153	0	0	244	1	0.01	0.00	0.06	
1B	15	-354	-258	153	0	0	139	1	0.01	0.00	0.03	
1A	30	-354	-458	153	0	-23	187	1	0.01	0.00	0.05	
1B	30	-354	-268	153	0	-23	88	1	0.01	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-354	23	299	1	0.8231	0.9956	0.9983	--	--	0.01	--	0.13 Snell.	'zx'= 52
1B	-354	23	189	1	0.8231	0.9956	0.9982	--	--	0.01	--	0.11 Snell.	'zx'= 52

ASTA NUM. 41 NI 31 NF 28 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-440	-411	135	0	22	435	1	0.01	0.01	0.10	
1B	0	-440	-97	135	0	22	246	1	0.00	0.01	0.06	
1A	15	-440	-421	135	0	2	402	1	0.01	0.01	0.10	
1B	15	-440	-106	135	0	2	201	1	0.00	0.01	0.05	
1A	30	-440	-430	135	0	-19	368	1	0.01	0.01	0.09	
1B	30	-440	-116	135	0	-19	155	1	0.00	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-440	22	435	1	0.8231	0.9945	0.9979	--	--	0.01	--	0.16	Snell. 'zx'= 52
1B	-440	22	246	1	0.8231	0.9945	0.9978	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 42 NI 33 NF 30 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-521	-380	105	0	18	543	1	0.01	0.01	0.13	
1B	0	-521	53	105	0	18	285	1	0.00	0.01	0.07	
1A	15	-521	-390	105	0	2	532	1	0.01	0.01	0.13	
1B	15	-521	43	105	0	2	246	1	0.00	0.01	0.06	
1A	30	-521	-399	105	0	-13	520	1	0.01	0.01	0.12	
1B	30	-521	34	105	0	-13	205	1	0.00	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-521	18	543	1	0.8231	0.9939	0.9976	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'zx'= 52
1B	-521	18	285	1	0.8231	0.9939	0.9975	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 43 NI 35 NF 32 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-588	-340	70	0	13	622	1	0.01	0.01	0.15	
1B	0	-588	194	70	0	13	308	1	0.00	0.01	0.07	
1A	15	-588	-350	70	0	3	632	1	0.01	0.01	0.15	
1B	15	-588	184	70	0	3	275	1	0.00	0.01	0.07	
1A	30	-588	-359	70	0	-8	641	1	0.01	0.01	0.15	
1B	30	-588	174	70	0	-8	239	1	0.00	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-588	13	641	1	0.8231	0.9940	0.9973	--	--	0.01	--	0.19	Snell. 'zx'= 52
1B	-588	13	308	1	0.8231	0.9940	0.9972	--	--	0.01	--	0.11	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 44 NI 37 NF 34 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO



Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-635	-289	33	0	8	668	1	0.01	0.01	0.16	
1B	0	-635	323	33	0	8	317	1	0.01	0.01	0.08	
1A	15	-635	-298	33	0	3	699	1	0.01	0.01	0.17	
1B	15	-635	313	33	0	3	289	1	0.01	0.01	0.07	
1A	30	-635	-308	33	0	-3	729	1	0.01	0.01	0.17	
1B	30	-635	304	33	0	-3	260	1	0.01	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-635	8	729	1	0.8231	0.9953	0.9970	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'zx'= 52
1B	-635	8	317	1	0.8231	0.9953	0.9970	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 45 NI 39 NF 36 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-662	-225	3	0	2	682	1	0.00	0.01	0.16	
1B	0	-662	440	3	0	2	311	1	0.01	0.01	0.07	
1A	15	-662	-235	3	0	1	733	1	0.00	0.01	0.18	
1B	15	-662	431	3	0	1	290	1	0.01	0.01	0.07	
1A	30	-662	-244	3	0	0	783	1	0.01	0.01	0.19	
1B	30	-662	421	3	0	0	269	1	0.01	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-662	2	783	1	0.8231	0.9980	0.9969	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'zx'= 52
1B	-662	2	311	1	0.8231	0.9980	0.9969	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 46 NI 41 NF 38 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-667	-149	9	0	0	663	1	0.00	0.01	0.16	
1B	0	-667	545	9	0	0	291	1	0.01	0.01	0.07	
1A	15	-667	-158	9	0	-1	733	1	0.00	0.01	0.18	
1B	15	-667	536	9	0	-1	279	1	0.01	0.01	0.07	
1A	30	-667	-168	9	0	-3	801	1	0.00	0.01	0.19	
1B	30	-667	526	9	0	-3	266	1	0.01	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

1A	-667	-3	801	1	0.8231	0.9967	0.9968	--	--	0.01	--	0.21	Snell. 'zx' = 52
1B	-667	-3	291	1	0.8231	0.9967	0.9969	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx' = 52

ASTA NUM. 47 NI 43 NF 40 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx ----- kg	Fy	Fz	Mx	My ----- kg*m	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

1A	0	-650	-60	43	0	5	610	1	0.00	0.01	0.15	
1B	0	-650	638	43	0	5	258	1	0.01	0.01	0.06	
1A	15	-650	-69	43	0	-2	698	1	0.00	0.01	0.17	
1B	15	-650	628	43	0	-2	256	1	0.01	0.01	0.06	
1A	30	-650	-79	43	0	-8	784	1	0.00	0.01	0.19	
1B	30	-650	619	43	0	-8	252	1	0.01	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

1A	-650	-8	784	1	0.8231	0.9937	0.9969	--	--	0.01	--	0.22	Snell. 'zx' = 52
1B	-650	-8	258	1	0.8231	0.9937	0.9970	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx' = 52

ASTA NUM. 48 NI 45 NF 42 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx ----- kg	Fy	Fz	Mx	My ----- kg*m	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

1A	0	-613	40	77	0	10	526	1	0.00	0.01	0.13	
1B	0	-613	719	77	0	10	209	1	0.01	0.01	0.05	
1A	15	-613	31	77	0	-2	630	1	0.00	0.01	0.15	
1B	15	-613	710	77	0	-2	219	1	0.01	0.01	0.05	
1A	30	-613	21	77	0	-13	732	1	0.00	0.01	0.18	
1B	30	-613	700	77	0	-13	226	1	0.01	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

1A	-613	-13	732	1	0.8231	0.9928	0.9970	--	--	0.01	--	0.22	Snell. 'zx' = 52
1B	-613	-13	226	1	0.8231	0.9928	0.9971	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx' = 52

ASTA NUM. 49 NI 47 NF 44 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx ----- kg	Fy	Fz	Mx	My ----- kg*m	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota



Novembre 2016

1A	0	-559	151	109	0	15	412	1	0.00	0.01	0.10
1B	0	-559	791	109	0	15	144	1	0.02	0.01	0.04
1A	15	-559	141	109	0	-1	529	1	0.00	0.01	0.13
1B	15	-559	782	109	0	-1	167	1	0.02	0.01	0.04
1A	30	-559	131	109	0	-18	645	1	0.00	0.01	0.15
1B	30	-559	772	109	0	-18	188	1	0.02	0.01	0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My -- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-559	-18	645	1	0.8231	0.9930	0.9973	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'zx'= 52
1B	-559	-18	188	1	0.8231	0.9930	0.9973	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 50 NI 49 NF 46 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-492	267	135	0	20	271	1	0.01	0.01	0.06	
1B	0	-492	857	135	0	20	58	1	0.02	0.01	0.05	
1A	15	-492	258	135	0	-1	399	1	0.01	0.01	0.10	
1B	15	-492	847	135	0	-1	98	1	0.02	0.01	0.02	
1A	30	-492	248	135	0	-21	525	1	0.01	0.01	0.13	
1B	30	-492	838	135	0	-21	136	1	0.02	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My -- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-492	-21	525	1	0.8231	0.9939	0.9975	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'zx'= 52
1B	-492	-21	136	1	0.8231	0.9939	0.9975	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 51 NI 51 NF 48 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-419	384	149	0	21	113	1	0.01	0.01	0.05	
1B	0	-419	921	149	0	21	-59	1	0.02	0.01	0.05	
1A	15	-419	374	149	0	-1	244	1	0.01	0.01	0.06	
1B	15	-419	911	149	0	-1	5	1	0.02	0.01	0.00	
1A	30	-419	365	149	0	-24	374	1	0.01	0.01	0.09	
1B	30	-419	902	149	0	-24	68	1	0.02	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My -- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota



Novembre 2016

1A -419 -24 374 1 0.8231 0.9948 0.9978 -- -- 0.01 -- 0.15 Snell. 'zx'= 52
 1B -419 -24 68 1 0.8231 0.9948 0.9974 -- -- 0.01 -- 0.08 Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 52 NI 76 NF 50 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-365	487	196	0	30	-47	1	0.01	0.00	0.07	
1B	0	-365	986	196	0	30	-217	1	0.02	0.00	0.07	
1A	15	-365	477	196	0	1	76	1	0.01	0.00	0.02	
1B	15	-365	977	196	0	1	-120	1	0.02	0.00	0.03	
1A	30	-365	468	196	0	-29	197	1	0.01	0.00	0.07	
1B	30	-365	967	196	0	-29	-25	1	0.02	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	χ _{min.}	ky	kz	kLT	χ _{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-365	30	197	1	0.8231	0.9954	0.9979	--	--	0.01	--	0.12 Snell.	'zx'= 52
1B	-365	30	-217	1	0.8231	0.9954	0.9980	--	--	0.01	--	0.13 Snell.	'zx'= 52

ASTA NUM. 53 NI 69 NF 66 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-471	-14	78	0	10	524	1	0.00	0.01	0.13	
1B	0	-471	510	78	0	10	264	1	0.01	0.01	0.06	
1A	15	-471	-18	78	0	-2	562	1	0.00	0.01	0.13	
1B	15	-471	505	78	0	-2	301	1	0.01	0.01	0.07	
1A	30	-471	-23	78	0	-13	598	1	0.00	0.01	0.14	
1B	30	-471	500	78	0	-13	337	1	0.01	0.01	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	χmin.	ky	kz	kLT	χLT	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-471	-13	598	1	0.8231	0.9944	0.9978	--	--	0.01	--	0.18 Snell.	'zx'= 52
1B	-471	-13	337	1	0.8231	0.9944	0.9977	--	--	0.01	--	0.12 Snell.	'zx'= 52

ASTA NUM. 54 NI 77 NF 74 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-108	378	133	0	14	67	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	-108	580	133	0	14	-19	1	0.01	0.00	0.03	

Novembre 2016

1A	15	-108	373	133	0	-6	149	1	0.01	0.00	0.04
1B	15	-108	575	133	0	-6	42	1	0.01	0.00	0.01
1A	30	-108	368	133	0	-26	231	1	0.01	0.00	0.06
1B	30	-108	570	133	0	-26	102	1	0.01	0.00	0.06

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-108	-26	231	1	0.8231	0.9990	0.9994	--	--	0.00	--	0.12	Snell. 'zx'= 52
1B	-108	-26	102	1	0.8231	0.9990	0.9994	--	--	0.00	--	0.09	Snell. 'zx'= 52

ASTA NUM. 55 NI 85 NF 83 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-744	-139	16	0	1	86	1	0.00	0.01	0.02	
1B	0	-744	378	16	0	1	-126	1	0.01	0.01	0.03	
1A	15	-744	-149	16	0	-2	67	1	0.00	0.01	0.02	
1B	15	-744	368	16	0	-2	-72	1	0.01	0.01	0.02	
1A	30	-744	-158	16	0	-5	46	1	0.00	0.01	0.01	
1B	30	-744	359	16	0	-5	-19	1	0.01	0.01	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-744	-5	86	1	0.8185	0.9960	0.9963	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 53
1B	-744	-5	-126	1	0.8185	0.9960	0.9960	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx'= 53

ASTA NUM. 56 NI 83 NF 76 Lungh. 10.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-735	-188	188	0	5	45	1	0.00	0.01	0.01	
1B	0	-735	332	188	0	5	-19	1	0.01	0.01	0.01	
1A	5	-735	-191	188	0	18	42	1	0.00	0.01	0.04	
1B	5	-735	329	188	0	18	-9	1	0.01	0.01	0.04	
1A	10	-735	-194	188	0	30	38	1	0.00	0.01	0.07	
1B	10	-735	326	188	0	30	1	1	0.01	0.01	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-735	30	45	1	1.0000	0.9968	0.9960	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 17
1B	-735	30	-19	1	1.0000	0.9968	0.9959	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 17

Novembre 2016

ASTA NUM. 57 NI 84 NF 82 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	68	-471	12	0	1	99	1	0.01	0.00	0.02	
1B	0	68	-298	12	0	1	-46	1	0.01	0.00	0.01	
1A	15	68	-476	12	0	-2	48	1	0.01	0.00	0.01	
1B	15	68	-302	12	0	-2	-114	1	0.01	0.00	0.03	
1A	31	68	-481	12	0	-4	-3	1	0.01	0.00	0.01	
1B	31	68	-307	12	0	-4	-182	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 58 NI 82 NF 81 Lungh. 10.0 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	53	-504	189	0	3	-3	1	0.01	0.00	0.01	
1B	0	53	-331	189	0	3	-182	1	0.01	0.00	0.04	
1A	5	53	-506	189	0	-7	-21	1	0.01	0.00	0.02	
1B	5	53	-333	189	0	-7	-206	1	0.01	0.00	0.05	
1A	10	53	-507	189	0	-17	-38	1	0.01	0.00	0.04	
1B	10	53	-334	189	0	-17	-230	1	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 59 NI 81 NF 78 Lungh. 106.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	46	40	-21	0	-11	-32	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	46	225	-21	0	-11	-224	1	0.00	0.00	0.05	
1A	53	46	24	-21	0	-0	-15	1	0.00	0.00	0.00	
1B	53	46	208	-21	0	-0	-109	1	0.00	0.00	0.03	
1A	107	46	7	-21	0	11	-7	1	0.00	0.00	0.03	
1B	107	46	191	-21	0	11	-2	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 60 NI 78 NF 115 Lungh. 52.3 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	25	6	98	0	22	-1	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	25	193	98	0	22	-7	1	0.00	0.00	0.05	
1A	26	25	-2	98	0	-3	48	1	0.00	0.00	0.01	
1B	26	25	184	98	0	-3	-6	1	0.00	0.00	0.01	
1A	52	25	-11	98	0	-29	95	1	0.00	0.00	0.07	
1B	52	25	176	98	0	-29	-8	1	0.00	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 61 NI 86 NF 85 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-414	-753	23	0	-2	73	1	0.02	0.00	0.02	
1B	0	-414	83	23	0	-2	38	1	0.00	0.00	0.01	
1A	11	-411	-753	23	0	-5	80	1	0.02	0.00	0.02	
1B	11	-411	83	23	0	-5	-44	1	0.00	0.00	0.01	
1A	23	-407	-753	23	0	-8	86	1	0.02	0.00	0.02	
1B	23	-407	83	23	0	-8	-126	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-414	-8	86	1	0.8969	0.9991	0.9979	--	--	0.01	--	0.04 Snell.	'zx'= 39
1B	-414	-8	-126	1	0.8969	0.9991	0.9976	--	--	0.01	--	0.05 Snell.	'zx'= 39

ASTA NUM. 62 NI 87 NF 84 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	269	75	28	0	3	57	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	269	231	28	0	3	-74	1	0.00	0.00	0.02	
1A	11	272	75	28	0	-1	78	1	0.00	0.00	0.02	
1B	11	272	231	28	0	-1	-60	1	0.00	0.00	0.01	
1A	23	276	75	28	0	-5	99	1	0.00	0.00	0.02	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B 23 276 231 28 0 -5 -46 1 0.00 0.00 0.01

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 63 NI 88 NF 89 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-491	-762	11	0	-1	94	1	0.02	0.01	0.02	
1B	0	-491	68	11	0	-1	55	1	0.00	0.01	0.01	
1A	11	-487	-762	11	0	-2	1	1	0.02	0.01	0.00	
1B	11	-487	68	11	0	-2	70	1	0.00	0.01	0.02	
1A	23	-484	-762	11	0	-3	-92	1	0.02	0.01	0.02	
1B	23	-484	68	11	0	-3	85	1	0.00	0.01	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-491	-3	94	1	0.8969	0.9985	0.9970	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 39
1B	-491	-3	85	1	0.8969	0.9985	0.9975	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 39

ASTA NUM. 64 NI 90 NF 91 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-568	-766	13	0	0	107	1	0.02	0.01	0.03	
1B	0	-568	51	13	0	0	32	1	0.00	0.01	0.01	
1A	11	-564	-766	13	0	-1	12	1	0.02	0.01	0.00	
1B	11	-564	51	13	0	-1	47	1	0.00	0.01	0.01	
1A	23	-561	-766	13	0	-3	-83	1	0.02	0.01	0.02	
1B	23	-561	51	13	0	-3	62	1	0.00	0.01	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-568	-3	107	1	0.8969	0.9971	0.9966	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 39
1B	-568	-3	62	1	0.8969	0.9971	0.9971	--	--	0.01	--	0.03	Snell. 'zx'= 39

ASTA NUM. 65 NI 92 NF 93 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-646	-767	22	0	1	100	1	0.02	0.01	0.02	
1B	0	-646	32	22	0	1	-19	1	0.00	0.01	0.00	
1A	11	-643	-767	22	0	-1	-1	1	0.02	0.01	0.00	

Novembre 2016

1B	11	-643	32	22	0	-1	-0	1	0.00	0.01	0.00
1A	23	-639	-767	22	0	-4	-101	1	0.02	0.01	0.02
1B	23	-639	32	22	0	-4	18	1	0.00	0.01	0.01

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-646	-4	-101	1	0.8969	0.9956	0.9960	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 39
1B	-646	-4	-19	1	0.8969	0.9956	0.9960	--	--	0.01	--	0.02	Snell. 'zx'= 39

ASTA NUM. 66 NI 94 NF 95 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-727	-766	31	0	2	71	1	0.02	0.01	0.02	
1B	0	-727	12	31	0	2	-96	1	0.00	0.01	0.02	
1A	11	-724	-766	31	0	-2	-42	1	0.02	0.01	0.01	
1B	11	-724	12	31	0	-2	-68	1	0.00	0.01	0.02	
1A	23	-720	-766	31	0	-5	-154	1	0.02	0.01	0.04	
1B	23	-720	12	31	0	-5	-41	1	0.00	0.01	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-727	-5	-154	1	0.8969	0.9947	0.9958	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'zx'= 39
1B	-727	-5	-96	1	0.8969	0.9947	0.9962	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx'= 39

ASTA NUM. 67 NI 96 NF 97 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-812	-766	35	0	2	19	1	0.02	0.01	0.00	
1B	0	-812	-5	35	0	2	-202	1	0.00	0.01	0.05	
1A	11	-809	-766	35	0	-2	-44	1	0.02	0.01	0.01	
1B	11	-809	-5	35	0	-2	-226	1	0.00	0.01	0.05	
1A	23	-805	-766	35	0	-6	-107	1	0.02	0.01	0.03	
1B	23	-805	-5	35	0	-6	-249	1	0.00	0.01	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-812	-6	-107	1	0.8969	0.9947	0.9954	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx'= 39
1B	-812	-6	-249	1	0.8969	0.9947	0.9959	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'zx'= 39

ASTA NUM. 68 NI 98 NF 99 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					

Novembre 2016

1A	0	-900	-767	57	0	7	-56	1	0.02	0.01	0.02
1B	0	-900	-17	57	0	7	-336	1	0.00	0.01	0.08
1A	11	-897	-767	57	0	-1	-122	1	0.02	0.01	0.03
1B	11	-897	-17	57	0	-1	-359	1	0.00	0.01	0.09
1A	23	-893	-767	57	0	-8	-187	1	0.02	0.01	0.04
1B	23	-893	-17	57	0	-8	-381	1	0.00	0.01	0.09

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-900	-8	-187	1	0.8969	0.9911	0.9952	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx'= 39
1B	-900	-8	-381	1	0.8969	0.9911	0.9955	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx'= 39

ASTA NUM. 69 NI 100 NF 101 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	201	86	37	0	5	97	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	201	244	37	0	5	12	1	0.01	0.00	0.01	
1A	11	204	86	37	0	1	119	1	0.00	0.00	0.03	
1B	11	204	244	37	0	1	27	1	0.01	0.00	0.01	
1A	23	208	86	37	0	-4	141	1	0.00	0.00	0.03	
1B	23	208	244	37	0	-4	42	1	0.01	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

ASTA NUM. 70 NI 102 NF 103 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	130	97	38	0	6	120	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	130	254	38	0	6	72	1	0.01	0.00	0.02	
1A	11	134	97	38	0	2	144	1	0.00	0.00	0.03	
1B	11	134	254	38	0	2	88	1	0.01	0.00	0.02	
1A	23	137	97	38	0	-3	167	1	0.00	0.00	0.04	
1B	23	137	254	38	0	-3	104	1	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

ASTA NUM. 71 NI 104 NF 105 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						



Novembre 2016

1A	0	58	106	46	0	7	143	1	0.00	0.00	0.03
1B	0	58	264	46	0	7	92	1	0.01	0.00	0.02
1A	11	62	106	46	0	2	168	1	0.00	0.00	0.04
1B	11	62	264	46	0	2	109	1	0.01	0.00	0.03
1A	23	65	106	46	0	-4	192	1	0.00	0.00	0.05
1B	23	65	264	46	0	-4	126	1	0.01	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 72 NI 106 NF 107 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-15	113	56	0	8	167	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-15	276	56	0	8	70	1	0.01	0.00	0.02	
1A	11	-11	113	56	0	2	193	1	0.00	0.00	0.05	
1B	11	-11	276	56	0	2	88	1	0.01	0.00	0.02	
1A	23	-7	113	56	0	-5	219	1	0.00	0.00	0.05	
1B	23	-7	276	56	0	-5	106	1	0.01	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-15	8	219	1	0.8969	0.9999	0.9999	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'zx' = 39
1B	-15	8	106	1	0.8969	0.9999	0.9999	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx' = 39

ASTA NUM. 73 NI 108 NF 109 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-87	114	64	0	9	178	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-87	293	64	0	9	24	1	0.01	0.00	0.02	
1A	11	-84	114	64	0	1	206	1	0.00	0.00	0.05	
1B	11	-84	293	64	0	1	41	1	0.01	0.00	0.01	
1A	23	-80	114	64	0	-6	234	1	0.00	0.00	0.06	
1B	23	-80	293	64	0	-6	59	1	0.01	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-87	9	234	1	0.8969	0.9992	0.9996	--	--	0.00	--	0.08	Snell. 'zx' = 39
1B	-87	9	59	1	0.8969	0.9992	0.9995	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx' = 39

ASTA NUM. 74 NI 110 NF 111 Lungh. 22.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-159	110	48	0	6	174	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-159	308	48	0	6	-45	1	0.01	0.00	0.01	
1A	11	-155	110	48	0	0	204	1	0.00	0.00	0.05	
1B	11	-155	308	48	0	0	-28	1	0.01	0.00	0.01	
1A	23	-152	110	48	0	-5	234	1	0.00	0.00	0.06	
1B	23	-152	308	48	0	-5	-11	1	0.01	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	kg		kg*m										
1A	-159	6	234	1	0.8969	0.9983	0.9992	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'zx'= 39
1B	-159	6	-45	1	0.8969	0.9983	0.9991	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx'= 39

ASTA NUM. 75 NI 101 NF 87 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m						
1A	0	79	-414	10	0	3	141	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	79	-233	10	0	3	42	1	0.00	0.00	0.01	
1A	15	79	-419	10	0	1	99	1	0.01	0.00	0.02	
1B	15	79	-238	10	0	1	-16	1	0.00	0.00	0.00	
1A	30	79	-424	10	0	-1	57	1	0.01	0.00	0.01	
1B	30	79	-242	10	0	-1	-74	1	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 76 NI 103 NF 100 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m						
1A	0	90	-360	8	0	2	167	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	90	-164	8	0	2	104	1	0.00	0.00	0.02	
1A	15	90	-365	8	0	1	132	1	0.01	0.00	0.03	
1B	15	90	-169	8	0	1	58	1	0.00	0.00	0.01	
1A	31	90	-370	8	0	-1	97	1	0.01	0.00	0.02	
1B	31	90	-174	8	0	-1	11	1	0.00	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--



Novembre 2016

kg

kg*m

ASTA NUM. 77 NI 105 NF 102 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	101	-311	14	0	2	192	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	101	-94	14	0	2	126	1	0.00	0.00	0.03	
1A	15	101	-316	14	0	0	157	1	0.01	0.00	0.04	
1B	15	101	-98	14	0	0	99	1	0.00	0.00	0.02	
1A	30	101	-320	14	0	-2	120	1	0.01	0.00	0.03	
1B	30	101	-103	14	0	-2	72	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 78 NI 107 NF 104 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	110	-266	24	0	4	219	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	110	-21	24	0	4	106	1	0.00	0.00	0.03	
1A	15	110	-271	24	0	0	181	1	0.01	0.00	0.04	
1B	15	110	-26	24	0	0	99	1	0.00	0.00	0.02	
1A	31	110	-276	24	0	-4	143	1	0.01	0.00	0.03	
1B	31	110	-31	24	0	-4	92	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 79 NI 109 NF 106 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	114	-226	33	0	5	234	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	114	52	33	0	5	59	1	0.00	0.00	0.01	
1A	15	114	-231	33	0	0	201	1	0.00	0.00	0.05	
1B	15	114	47	33	0	0	65	1	0.00	0.00	0.02	
1A	30	114	-235	33	0	-5	167	1	0.00	0.00	0.04	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B 30 114 43 33 0 -5 70 1 0.00 0.00 0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 80 NI 111 NF 108 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	112	-187	37	0	7	234	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	112	126	37	0	7	-11	1	0.00	0.00	0.02	
1A	15	112	-191	37	0	1	206	1	0.00	0.00	0.05	
1B	15	112	121	37	0	1	7	1	0.00	0.00	0.00	
1A	31	112	-196	37	0	-4	177	1	0.00	0.00	0.04	
1B	31	112	116	37	0	-4	24	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 81 NI 89 NF 86 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-757	-47	8	0	2	85	1	0.00	0.01	0.02	
1B	0	-757	457	8	0	2	-93	1	0.01	0.01	0.02	
1A	15	-757	-57	8	0	1	80	1	0.00	0.01	0.02	
1B	15	-757	447	8	0	1	-27	1	0.01	0.01	0.01	
1A	30	-757	-67	8	0	-0	73	1	0.00	0.01	0.02	
1B	30	-757	438	8	0	-0	38	1	0.01	0.01	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-757	2	85	1	0.8185	0.9963	0.9964	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 53
1B	-757	2	-93	1	0.8185	0.9963	0.9956	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 53

ASTA NUM. 82 NI 91 NF 88 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					

Novembre 2016

	cm		kg		kg*m							
1A	0	-764	46	7	0	2	61	1	0.00	0.01	0.01	
1B	0	-764	534	7	0	2	-84	1	0.01	0.01	0.02	
1A	15	-764	36	7	0	1	59	1	0.00	0.01	0.01	
1B	15	-764	525	7	0	1	6	1	0.01	0.01	0.00	
1A	30	-764	26	7	0	-0	55	1	0.00	0.01	0.01	
1B	30	-764	515	7	0	-0	94	1	0.01	0.01	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-764	2	61	1	0.8185	0.9954	0.9964	--	--	0.01	--	0.03	Snell. 'zx'= 53
1B	-764	2	94	1	0.8185	0.9954	0.9953	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 53

ASTA NUM. 83 NI 93 NF 90 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-766	140	13	0	2	17	1	0.00	0.01	0.01	
1B	0	-766	612	13	0	2	-102	1	0.01	0.01	0.02	
1A	15	-766	131	13	0	0	25	1	0.00	0.01	0.01	
1B	15	-766	603	13	0	0	4	1	0.01	0.01	0.00	
1A	30	-766	121	13	0	-2	32	1	0.00	0.01	0.01	
1B	30	-766	593	13	0	-2	107	1	0.01	0.01	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-766	2	32	1	0.8185	0.9904	0.9962	--	--	0.01	--	0.02	Snell. 'zx'= 53
1B	-766	2	107	1	0.8185	0.9904	0.9952	--	--	0.01	--	0.04	Snell. 'zx'= 53

ASTA NUM. 84 NI 95 NF 92 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-767	237	24	0	4	-41	1	0.00	0.01	0.01	
1B	0	-767	692	24	0	4	-155	1	0.01	0.01	0.04	
1A	15	-767	227	24	0	0	-29	1	0.00	0.01	0.01	
1B	15	-767	682	24	0	0	-26	1	0.01	0.01	0.01	
1A	30	-767	217	24	0	-4	-19	1	0.00	0.01	0.01	
1B	30	-767	673	24	0	-4	100	1	0.01	0.01	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

Novembre 2016

	kg		kg*m												
1A	-767	4	-41	1	0.8185	0.9904	0.9961	--	--	0.01	--	0.03	Snell.	'zx' =	53
1B	-767	4	-155	1	0.8185	0.9904	0.9954	--	--	0.01	--	0.06	Snell.	'zx' =	53

ASTA NUM. 85 NI 97 NF 94 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-767	332	32	0	5	-107	1	0.01	0.01	0.03	
1B	0	-767	775	32	0	5	-250	1	0.02	0.01	0.06	
1A	15	-767	323	32	0	0	-17	1	0.01	0.01	0.00	
1B	15	-767	765	32	0	0	-172	1	0.02	0.01	0.04	
1A	30	-767	313	32	0	-5	71	1	0.01	0.01	0.02	
1B	30	-767	755	32	0	-5	-96	1	0.02	0.01	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-767	5	-107	1	0.8185	0.9904	0.9954	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'zx' = 53
1B	-767	5	-250	1	0.8185	0.9904	0.9961	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'zx' = 53

ASTA NUM. 86 NI 99 NF 96 Lungh. 30.5 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3200 0.6340 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-767	426	36	0	7	-188	1	0.01	0.01	0.04	
1B	0	-767	861	36	0	7	-382	1	0.02	0.01	0.09	
1A	15	-767	417	36	0	1	-83	1	0.01	0.01	0.02	
1B	15	-767	851	36	0	1	-291	1	0.02	0.01	0.07	
1A	30	-767	407	36	0	-4	19	1	0.01	0.01	0.01	
1B	30	-767	842	36	0	-4	-202	1	0.02	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-767	7	-188	1	0.8185	0.9919	0.9957	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'zx' = 53
1B	-767	7	-382	1	0.8185	0.9919	0.9962	--	--	0.01	--	0.12	Snell. 'zx' = 53

ASTA NUM. 87 NI 81 NF 114 Lungh. 52.9 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-222	-718	109	0	27	7	1	0.01	0.00	0.07	



Novembre 2016

1B	0	-222	-388	109	0	27	3	1	0.01	0.00	0.07
1A	26	-222	-727	109	0	-2	-97	1	0.02	0.00	0.02
1B	26	-222	-396	109	0	-2	-187	1	0.01	0.00	0.04
1A	53	-222	-735	109	0	-30	-203	1	0.02	0.00	0.07
1B	53	-222	-405	109	0	-30	-380	1	0.01	0.00	0.09

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-222	-30	-203	1	0.5739	0.9960	0.9988	--	--	0.00	--	0.13	Snell. 'zx'= 92
1B	-222	-30	-380	1	0.5739	0.9960	0.9988	--	--	0.00	--	0.17	Snell. 'zx'= 92

ASTA NUM. 88 NI 114 NF 76 Lungh. 52.9 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-455	349	165	0	51	-330	1	0.01	0.01	0.12	
1B	0	-455	1063	165	0	51	-645	1	0.02	0.01	0.15	
1A	26	-455	341	165	0	6	-266	1	0.01	0.01	0.06	
1B	26	-455	1055	165	0	6	-338	1	0.02	0.01	0.08	
1A	53	-455	332	165	0	-39	-204	1	0.01	0.01	0.09	
1B	53	-455	1046	165	0	-39	-33	1	0.02	0.01	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-455	51	-330	1	0.5739	0.9919	0.9980	--	--	0.01	--	0.21	Snell. 'zx'= 92
1B	-455	51	-645	1	0.5739	0.9919	0.9976	--	--	0.01	--	0.28	Snell. 'zx'= 92

ASTA NUM. 89 NI 115 NF 77 Lungh. 52.3 cm SEZ. 2 Rp B= 2.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.3140 0.3140 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-162	417	164	0	48	-203	1	0.01	0.00	0.11	
1B	0	-162	640	164	0	48	-293	1	0.01	0.00	0.11	
1A	26	-162	409	164	0	1	-110	1	0.01	0.00	0.03	
1B	26	-162	632	164	0	1	-112	1	0.01	0.00	0.03	
1A	52	-162	400	164	0	-45	-19	1	0.01	0.00	0.11	
1B	52	-162	624	164	0	-45	67	1	0.01	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-162	48	-203	1	0.5803	0.9971	0.9992	--	--	0.00	--	0.17	Snell. 'zx'= 91



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B -162 48 -293 1 0.5803 0.9971 0.9991 -- -- 0.00 -- 0.19 Snell. 'zx'= 91

Lavoro: **scala E** Intestazione lavoro: **scala E**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**
 Gruppo: **4** Descrizione: **Elementi reggigradino**
 Tabella: **Tabella travi**
 Tipo acciaio: **S 235** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γM0: **1.050** γM1': **1.050** γM1'': **1.050** γM2: **1.250** γrv: **0.000** γM0 Pf: **1.000** γM1 Pf: **1.000**
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 111 NF 99 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg				kg*m						
1A	0	-23	11	11	0	6	3	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	-23	27	11	0	6	-5	1	0.01	0.00	0.08	
1A	53	-23	-15	11	0	-0	2	1	0.00	0.00	0.01	
1B	53	-23	1	11	0	-0	2	1	0.00	0.00	0.02	
1A	106	-23	-41	11	0	-6	-13	1	0.01	0.00	0.13	
1B	106	-23	-25	11	0	-6	-4	1	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	γmin.	ky	kz	kLT	χLT	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
kg		kg*m											
1A	-23	-6	-13	1	0.4460	0.9966	0.9983	--	--	0.00	--	0.13	Snell.imin= 110
1B	-23	-6	-5	1	0.4460	0.9966	1.0012	--	--	0.00	--	0.08	Snell.imin= 110

ASTA NUM. 2 NI 108 NF 96 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg				kg*m						
1A	0	36	12	15	0	8	4	1	0.00	0.00	0.09	
1B	0	36	31	15	0	8	-7	1	0.01	0.00	0.10	
1A	53	36	-14	15	0	-0	4	1	0.00	0.00	0.03	
1B	53	36	5	15	0	-0	3	1	0.00	0.00	0.02	
1A	106	36	-40	15	0	-8	-11	1	0.01	0.00	0.13	
1B	106	36	-21	15	0	-8	-2	1	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	γmin.	ky	kz	kLT	χLT	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
kg		kg*m											

ASTA NUM. 3 NI 109 NF 97 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-40	7	20	0	10	5	1	0.01	0.00	0.10	
1B	0	-40	30	20	0	10	-7	1	0.01	0.00	0.12	
1A	53	-40	-19	20	0	-0	1	1	0.01	0.00	0.01	
1B	53	-40	4	20	0	-0	2	1	0.01	0.00	0.02	
1A	106	-40	-44	20	0	-10	-15	1	0.01	0.00	0.18	
1B	106	-40	-22	20	0	-10	-2	1	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	kg		kg*m										
1A	-40	-10	-15	1	0.4460	0.9940	0.9957	--	--	0.01	--	0.18	Snell.imin= 110
1B	-40	-10	-7	1	0.4460	0.9940	1.0012	--	--	0.01	--	0.12	Snell.imin= 110

ASTA NUM. 4 NI 106 NF 94 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m						
1A	0	31	12	15	0	8	4	1	0.00	0.00	0.08	
1B	0	31	30	15	0	8	-6	1	0.01	0.00	0.10	
1A	53	31	-14	15	0	-0	3	1	0.00	0.00	0.02	
1B	53	31	4	15	0	-0	3	1	0.00	0.00	0.02	
1A	106	31	-40	15	0	-8	-11	1	0.01	0.00	0.13	
1B	106	31	-22	15	0	-8	-2	1	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 5 NI 107 NF 95 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-39	9	20	0	11	4	1	0.01	0.00	0.10	
1B	0	-39	30	20	0	11	-7	1	0.01	0.00	0.12	
1A	53	-39	-17	20	0	-0	2	1	0.01	0.00	0.02	
1B	53	-39	5	20	0	-0	2	1	0.01	0.00	0.02	
1A	106	-39	-43	20	0	-11	-14	1	0.01	0.00	0.17	
1B	106	-39	-21	20	0	-11	-2	1	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

	kg		kg*m										
1A	-39	-11	-14	1	0.4460	0.9941	0.9962	--	--	0.01	--	0.17	Snell.imin= 110
1B	-39	-11	-7	1	0.4460	0.9941	1.0011	--	--	0.01	--	0.13	Snell.imin= 110

ASTA NUM. 6 NI 104 NF 92 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	32	14	13	0	7	2	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	32	29	13	0	7	-6	1	0.01	0.00	0.09	
1A	53	32	-12	13	0	-0	3	1	0.00	0.00	0.02	
1B	53	32	3	13	0	-0	3	1	0.00	0.00	0.02	
1A	106	32	-37	13	0	-7	-10	1	0.01	0.00	0.12	
1B	106	32	-23	13	0	-7	-3	1	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	χmin.	ky	kz	kLT	χLT	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 7 NI 105 NF 93 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-39	12	18	0	10	3	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-39	29	18	0	10	-6	1	0.01	0.00	0.11	
1A	53	-39	-14	18	0	-0	2	1	0.01	0.00	0.02	
1B	53	-39	3	18	0	-0	2	1	0.01	0.00	0.02	
1A	106	-39	-40	18	0	-10	-12	1	0.01	0.00	0.15	
1B	106	-39	-22	18	0	-10	-3	1	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	χmin.	ky	kz	kLT	χLT	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

1A	-39	-10	-12	1	0.4460	0.9941	0.9972	--	--	0.01	--	0.16	Snell.imin= 110
1B	-39	-10	-6	1	0.4460	0.9941	1.0014	--	--	0.01	--	0.12	Snell.imin= 110

ASTA NUM. 8 NI 102 NF 90 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	32	18	10	0	5	0	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	32	27	10	0	5	-5	1	0.01	0.00	0.07	

Novembre 2016

1A	53	32	-8	10	0	-0	3	1	0.00	0.00	0.02
1B	53	32	1	10	0	-0	3	1	0.00	0.00	0.02
1A	106	32	-34	10	0	-5	-9	1	0.01	0.00	0.10
1B	106	32	-25	10	0	-5	-4	1	0.01	0.00	0.06

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 9 NI 103 NF 91 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-39	14	16	0	9	2	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	-39	28	16	0	9	-6	1	0.01	0.00	0.10	
1A	53	-39	-12	16	0	-0	2	1	0.00	0.00	0.02	
1B	53	-39	2	16	0	-0	2	1	0.00	0.00	0.02	
1A	106	-39	-38	16	0	-9	-11	1	0.01	0.00	0.14	
1B	106	-39	-24	16	0	-9	-3	1	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-39	-9	-11	1	0.4460	0.9941	0.9981	--	--	0.01	--	0.14	Snell.imin= 110
1B	-39	-9	-6	1	0.4460	0.9941	1.0019	--	--	0.01	--	0.10	Snell.imin= 110

ASTA NUM. 10 NI 100 NF 88 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	33	19	9	0	5	-1	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	33	28	9	0	5	-5	1	0.01	0.00	0.07	
1A	53	33	-6	9	0	-0	2	1	0.00	0.00	0.02	
1B	53	33	2	9	0	-0	3	1	0.00	0.00	0.02	
1A	106	33	-32	9	0	-5	-8	1	0.01	0.00	0.09	
1B	106	33	-24	9	0	-5	-3	1	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 11 NI 101 NF 89 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Novembre 2016

Sollecitazioni di calcolo e di verifica								Indici <= 1 : VERIFICATO				
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-39	15	17	0	9	2	1	0.01	0.00	0.07	
1B	0	-39	27	17	0	9	-5	1	0.01	0.00	0.10	
1A	53	-39	-11	17	0	-0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	53	-39	1	17	0	-0	2	1	0.01	0.00	0.02	
1A	106	-39	-37	17	0	-9	-10	1	0.01	0.00	0.13	
1B	106	-39	-24	17	0	-9	-4	1	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-39	-9	-10	1	0.4460	0.9942	0.9982	--	--	0.01	--	0.13	Snell.imin= 110
1B	-39	-9	-5	1	0.4460	0.9942	1.0020	--	--	0.01	--	0.10	Snell.imin= 110

ASTA NUM. 12 NI 87 NF 86 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica								Indici <= 1 : VERIFICATO				
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	23	20	10	0	5	-2	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	23	29	10	0	5	-6	1	0.01	0.00	0.08	
1A	53	23	-5	10	0	-0	2	1	0.00	0.00	0.02	
1B	53	23	4	10	0	-0	3	1	0.00	0.00	0.02	
1A	106	23	-31	10	0	-5	-7	1	0.01	0.00	0.09	
1B	106	23	-22	10	0	-5	-2	1	0.01	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 13 NI 84 NF 85 Lungh. 106.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica								Indici <= 1 : VERIFICATO				
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-29	14	17	0	9	2	1	0.01	0.00	0.07	
1B	0	-29	24	17	0	9	-4	1	0.01	0.00	0.09	
1A	53	-29	-11	17	0	-0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	53	-29	-1	17	0	-0	2	1	0.01	0.00	0.02	
1A	106	-29	-37	17	0	-9	-10	1	0.01	0.00	0.13	
1B	106	-29	-27	17	0	-9	-6	1	0.01	0.00	0.10	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-29	-9	-10	1	0.4460	0.9957	0.9986	--	--	0.01	--	0.14	Snell.imin= 110
1B	-29	-9	-6	1	0.4460	0.9957	1.0015	--	--	0.01	--	0.10	Snell.imin= 110

ASTA NUM. 14 NI 76 NF 77 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-337	1	1	0	-0	13	1	0.00	0.03	0.12	
1B	0	-337	36	1	0	-0	-8	1	0.01	0.03	0.09	
1A	54	-337	-25	1	0	-1	7	1	0.01	0.03	0.08	
1B	54	-337	10	1	0	-1	4	1	0.00	0.03	0.06	
1A	107	-337	-51	1	0	-1	-13	1	0.02	0.03	0.13	
1B	107	-337	-16	1	0	-1	2	1	0.00	0.03	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-337	-1	-13	1	0.4424	0.9798	0.9493	--	--	0.07	--	0.15	Snell.imin= 111
1B	-337	-1	-8	1	0.4424	0.9798	0.9825	--	--	0.07	--	0.12	Snell.imin= 111

ASTA NUM. 15 NI 50 NF 74 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	18	-4	44	0	24	12	1	0.01	0.00	0.25	
1B	0	18	59	44	0	24	-21	1	0.02	0.00	0.31	
1A	54	18	-30	44	0	1	4	1	0.01	0.00	0.03	
1B	54	18	33	44	0	1	3	1	0.01	0.00	0.03	
1A	107	18	-56	44	0	-23	-19	1	0.02	0.00	0.29	
1B	107	18	7	44	0	-23	14	1	0.01	0.00	0.25	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

ASTA NUM. 16 NI 51 NF 75 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-85	-4	50	0	27	12	1	0.02	0.01	0.27	

Novembre 2016

1B	0	-85	65	50	0	27	-25	1	0.02	0.01	0.36
1A	54	-85	-30	50	0	0	2	1	0.02	0.01	0.03
1B	54	-85	39	50	0	0	2	1	0.02	0.01	0.03
1A	107	-85	-56	50	0	-27	-21	1	0.02	0.01	0.33
1B	107	-85	13	50	0	-27	16	1	0.02	0.01	0.30

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-85	27	-21	1	0.4424	0.9872	0.9872	--	--	0.02	--	0.33	Snell.imin= 111
1B	-85	27	-25	1	0.4424	0.9872	0.9872	--	--	0.02	--	0.36	Snell.imin= 111

ASTA NUM. 17 NI 48 NF 72 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	33	-5	56	0	30	12	1	0.02	0.00	0.29	
1B	0	33	68	56	0	30	-27	1	0.02	0.00	0.39	
1A	54	33	-31	56	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1B	54	33	42	56	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1A	107	33	-57	56	0	-30	-21	1	0.02	0.00	0.35	
1B	107	33	16	56	0	-30	18	1	0.02	0.00	0.33	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 18 NI 49 NF 73 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-38	-2	53	0	29	11	1	0.02	0.00	0.27	
1B	0	-38	67	53	0	29	-26	1	0.02	0.00	0.37	
1A	54	-38	-28	53	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1B	54	-38	41	53	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1A	107	-38	-54	53	0	-29	-19	1	0.02	0.00	0.33	
1B	107	-38	14	53	0	-29	17	1	0.02	0.00	0.31	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-38	29	-19	1	0.4424	0.9943	0.9943	--	--	0.01	--	0.33	Snell.imin= 111
1B	-38	29	-26	1	0.4424	0.9943	0.9943	--	--	0.01	--	0.37	Snell.imin= 111



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

ASTA NUM. 19 NI 46 NF 70 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	36	-1	52	0	28	10	1	0.02	0.00	0.26	
1B	0	36	66	52	0	28	-26	1	0.02	0.00	0.36	
1A	54	36	-27	52	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1B	54	36	40	52	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1A	107	36	-53	52	0	-28	-19	1	0.02	0.00	0.32	
1B	107	36	14	52	0	-28	17	1	0.02	0.00	0.31	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 20 NI 47 NF 71 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-40	2	48	0	26	8	1	0.01	0.00	0.23	
1B	0	-40	63	48	0	26	-24	1	0.02	0.00	0.34	
1A	54	-40	-24	48	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	-40	36	48	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	-40	-50	48	0	-26	-17	1	0.02	0.00	0.29	
1B	107	-40	10	48	0	-26	15	1	0.01	0.00	0.28	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

1A	-40	26	-17	1	0.4424	0.9940	0.9940	--	--	0.01	--	0.29	Snell.imin= 111
1B	-40	26	-24	1	0.4424	0.9940	0.9940	--	--	0.01	--	0.34	Snell.imin= 111

ASTA NUM. 21 NI 44 NF 68 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	37	5	45	0	24	7	1	0.01	0.00	0.21	
1B	0	37	60	45	0	24	-22	1	0.02	0.00	0.32	
1A	54	37	-21	45	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	37	34	45	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	37	-47	45	0	-24	-16	1	0.01	0.00	0.27	
1B	107	37	8	45	0	-24	14	1	0.01	0.00	0.26	

Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 22 NI 45 NF 69 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-39	8	40	0	22	5	1	0.01	0.00	0.19	
1B	0	-39	57	40	0	22	-21	1	0.02	0.00	0.29	
1A	54	-39	-18	40	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	-39	31	40	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	-39	-44	40	0	-22	-14	1	0.01	0.00	0.24	
1B	107	-39	4	40	0	-22	12	1	0.01	0.00	0.23	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-39	22	-14	1	0.4424	0.9941	0.9955	--	--	0.01	--	0.25	Snell.imin= 111
1B	-39	22	-21	1	0.4424	0.9941	0.9941	--	--	0.01	--	0.29	Snell.imin= 111

ASTA NUM. 23 NI 42 NF 66 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	37	12	35	0	19	3	1	0.01	0.00	0.15	
1B	0	37	53	35	0	19	-19	1	0.02	0.00	0.26	
1A	54	37	-14	35	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	37	27	35	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	37	-40	35	0	-19	-12	1	0.01	0.00	0.21	
1B	107	37	1	35	0	-19	10	1	0.01	0.00	0.20	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 24 NI 43 NF 67 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					



Novembre 2016

1A	0	-39	15	31	0	17	2	1	0.01	0.00	0.13
1B	0	-39	50	31	0	17	-17	1	0.02	0.00	0.23
1A	54	-39	-11	31	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02
1B	54	-39	24	31	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02
1A	107	-39	-37	31	0	-17	-10	1	0.01	0.00	0.18
1B	107	-39	-2	31	0	-17	8	1	0.01	0.00	0.17

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-39	17	-10	1	0.4424	0.9941	0.9983	--	--	0.01	--	0.19	Snell.imin= 111
1B	-39	17	-17	1	0.4424	0.9941	0.9941	--	--	0.01	--	0.23	Snell.imin= 111

ASTA NUM. 25 NI 40 NF 64 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	37	19	25	0	14	-1	1	0.01	0.00	0.10	
1B	0	37	45	25	0	14	-15	1	0.01	0.00	0.19	
1A	54	37	-7	25	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	37	19	25	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	37	-33	25	0	-14	-8	1	0.01	0.00	0.15	
1B	107	37	-7	25	0	-14	6	1	0.01	0.00	0.14	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 26 NI 41 NF 65 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-39	22	22	0	12	-2	1	0.01	0.00	0.10	
1B	0	-39	42	22	0	12	-13	1	0.01	0.00	0.17	
1A	54	-39	-4	22	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	-39	16	22	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	-39	-30	22	0	-12	-6	1	0.01	0.00	0.13	
1B	107	-39	-10	22	0	-12	4	1	0.01	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-39	12	-6	1	0.4424	0.9941	1.0013	--	--	0.01	--	0.13	Snell.imin= 111



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B -39 12 -13 1 0.4424 0.9941 0.9961 -- -- 0.01 -- 0.17 Snell.imin= 111

ASTA NUM. 27 NI 38 NF 62 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	36	26	17	0	9	-4	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	36	39	17	0	9	-11	1	0.01	0.00	0.14	
1A	54	36	-0	17	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	36	13	17	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	36	-26	17	0	-9	-4	1	0.01	0.00	0.09	
1B	107	36	-13	17	0	-9	3	1	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 28 NI 39 NF 63 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-40	26	17	0	9	-5	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-40	38	17	0	9	-11	1	0.01	0.00	0.14	
1A	54	-40	0	17	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	-40	12	17	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	-40	-26	17	0	-9	-4	1	0.01	0.00	0.09	
1B	107	-40	-14	17	0	-9	2	1	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

1A -40 9 -5 1 0.4424 0.9940 1.0022 -- -- 0.01 -- 0.10 Snell.imin= 111
1B -40 9 -11 1 0.4424 0.9940 0.9980 -- -- 0.01 -- 0.14 Snell.imin= 111

ASTA NUM. 29 NI 36 NF 60 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	36	24	20	0	11	-3	1	0.01	0.00	0.10	
1B	0	36	41	20	0	11	-12	1	0.01	0.00	0.16	
1A	54	36	-2	20	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	36	15	20	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	36	-28	20	0	-11	-5	1	0.01	0.00	0.11	



Novembre 2016

1B 107 36 -11 20 0 -11 4 1 0.01 0.00 0.10

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 30 NI 37 NF 61 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

1A	0	-40	22	23	0	12	-2	1	0.01	0.00	0.10	
1B	0	-40	42	23	0	12	-13	1	0.01	0.00	0.17	

1A	54	-40	-4	23	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	-40	16	23	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	

1A	107	-40	-30	23	0	-12	-7	1	0.01	0.00	0.13	
1B	107	-40	-10	23	0	-12	4	1	0.01	0.00	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-40	12	-7	1	0.4424	0.9939	1.0011	--	--	0.01	--	0.14	Snell.imin= 111
1B	-40	12	-13	1	0.4424	0.9939	0.9960	--	--	0.01	--	0.18	Snell.imin= 111

ASTA NUM. 31 NI 34 NF 58 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

1A	0	35	17	30	0	16	1	1	0.01	0.00	0.12	
1B	0	35	49	30	0	16	-16	1	0.01	0.00	0.22	

1A	54	35	-9	30	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	35	22	30	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	

1A	107	35	-36	30	0	-16	-9	1	0.01	0.00	0.17	
1B	107	35	-4	30	0	-16	8	1	0.01	0.00	0.16	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 32 NI 35 NF 59 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm											

Novembre 2016

	cm		kg		kg*m							
1A	0	-41	14	33	0	18	2	1	0.01	0.00	0.14	
1B	0	-41	49	33	0	18	-17	1	0.02	0.00	0.24	
1A	54	-41	-12	33	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	-41	23	33	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	-41	-38	33	0	-18	-11	1	0.01	0.00	0.20	
1B	107	-41	-3	33	0	-18	8	1	0.01	0.00	0.18	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-41	18	-11	1	0.4424	0.9939	0.9979	--	--	0.01	--	0.20	Snell.imin= 111
1B	-41	18	-17	1	0.4424	0.9939	0.9939	--	--	0.01	--	0.24	Snell.imin= 111

ASTA NUM. 33 NI 32 NF 56 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	35	9	40	0	22	5	1	0.01	0.00	0.18	
1B	0	35	56	40	0	22	-21	1	0.02	0.00	0.29	
1A	54	35	-17	40	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	35	30	40	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	35	-43	40	0	-22	-14	1	0.01	0.00	0.24	
1B	107	35	4	40	0	-22	12	1	0.01	0.00	0.23	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 34 NI 33 NF 57 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-41	7	43	0	23	6	1	0.01	0.00	0.20	
1B	0	-41	57	43	0	23	-21	1	0.02	0.00	0.30	
1A	54	-41	-19	43	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1B	54	-41	31	43	0	0	3	1	0.01	0.00	0.02	
1A	107	-41	-46	43	0	-23	-15	1	0.01	0.00	0.26	
1B	107	-41	4	43	0	-23	12	1	0.01	0.00	0.24	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											



Novembre 2016

1A	-41	23	-15	1	0.4424	0.9938	0.9947	--	--	0.01	--	0.26	Snell.imin= 111
1B	-41	23	-21	1	0.4424	0.9938	0.9938	--	--	0.01	--	0.30	Snell.imin= 111

ASTA NUM. 35 NI 30 NF 54 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm			kg			kg*m						
1A	0	35	2	50	0	27	9	1	0.02	0.00	0.24	
1B	0	35	64	50	0	27	-24	1	0.02	0.00	0.35	
1A	54	35	-24	50	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1B	54	35	38	50	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1A	107	35	-50	50	0	-27	-17	1	0.02	0.00	0.30	
1B	107	35	11	50	0	-27	16	1	0.02	0.00	0.29	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 36 NI 31 NF 55 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm			kg			kg*m						
1A	0	-41	0	51	0	27	9	1	0.02	0.00	0.25	
1B	0	-41	62	51	0	27	-24	1	0.02	0.00	0.35	
1A	54	-41	-26	51	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1B	54	-41	36	51	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1A	107	-41	-52	51	0	-27	-18	1	0.02	0.00	0.31	
1B	107	-41	10	51	0	-27	15	1	0.02	0.00	0.29	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	kg		kg*m										

1A	-41	27	-18	1	0.4424	0.9938	0.9938	--	--	0.01	--	0.31	Snell.imin= 111
1B	-41	27	-24	1	0.4424	0.9938	0.9938	--	--	0.01	--	0.35	Snell.imin= 111

ASTA NUM. 37 NI 28 NF 52 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm			kg			kg*m						
1A	0	34	-3	57	0	31	11	1	0.02	0.00	0.29	
1B	0	34	69	57	0	31	-27	1	0.02	0.00	0.39	
1A	54	34	-29	57	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1B	54	34	43	57	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1A	107	34	-55	57	0	-30	-20	1	0.02	0.00	0.34
1B	107	34	16	57	0	-30	18	1	0.02	0.00	0.33

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 38 NI 29 NF 53 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-44	-3	55	0	30	11	1	0.02	0.00	0.28	
1B	0	-44	65	55	0	30	-25	1	0.02	0.00	0.37	
1A	54	-44	-29	55	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1B	54	-44	39	55	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1A	107	-44	-55	55	0	-30	-20	1	0.02	0.00	0.34	
1B	107	-44	13	55	0	-30	16	1	0.02	0.00	0.31	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-44	30	-20	1	0.4424	0.9933	0.9933	--	--	0.01	--	0.34	Snell.imin= 111
1B	-44	30	-25	1	0.4424	0.9933	0.9933	--	--	0.01	--	0.37	Snell.imin= 111

ASTA NUM. 39 NI 27 NF 26 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	34	-3	56	0	30	11	1	0.02	0.00	0.28	
1B	0	34	67	56	0	30	-26	1	0.02	0.00	0.38	
1A	54	34	-29	56	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1B	54	34	40	56	0	0	3	1	0.02	0.00	0.02	
1A	107	34	-55	56	0	-30	-20	1	0.02	0.00	0.34	
1B	107	34	14	56	0	-30	17	1	0.02	0.00	0.32	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 40 NI 20 NF 22 Lungh. 107.3 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-72	5	46	0	25	7	1	0.01	0.01	0.22	
1B	0	-72	51	46	0	25	-18	1	0.02	0.01	0.29	
1A	54	-72	-21	46	0	0	3	1	0.01	0.01	0.03	
1B	54	-72	25	46	0	0	3	1	0.01	0.01	0.03	
1A	107	-72	-47	46	0	-24	-15	1	0.01	0.01	0.27	
1B	107	-72	-1	46	0	-24	9	1	0.01	0.01	0.23	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	kg		kg*m										
1A	-72	25	-15	1	0.4424	0.9891	0.9899	--	--	0.01	--	0.28	Snell.imin= 111
1B	-72	25	-18	1	0.4424	0.9891	0.9891	--	--	0.01	--	0.30	Snell.imin= 111

ASTA NUM. 41 NI 82 NF 83 Lungh. 106.0 cm SEZ. 4 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-179	23	19	0	10	-4	1	0.01	0.02	0.11	
1B	0	-179	25	19	0	10	-5	1	0.01	0.02	0.11	
1A	53	-179	-3	19	0	0	1	1	0.01	0.02	0.02	
1B	53	-179	-1	19	0	0	2	1	0.01	0.02	0.03	
1A	106	-179	-29	19	0	-10	-7	1	0.01	0.02	0.13	
1B	106	-179	-27	19	0	-10	-6	1	0.01	0.02	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	kg		kg*m										
1A	-179	10	-7	1	0.4473	0.9732	1.0075	--	--	0.04	--	0.15	Snell.imin= 109
1B	-179	10	-6	1	0.4473	0.9732	1.0094	--	--	0.04	--	0.14	Snell.imin= 109

Lavoro: scala E

Elemento: TRAVE

Gruppo: 5

Tabella: Tabella travi

Tipo acciaio: S 235

Tipologia sismica: Senza prescrizioni aggiuntive

 γ_{M0} : 1.050 γ_{M1} : 1.050 $\gamma_{M1'}$: 1.050 γ_{M2} : 1.250 γ_{rv} : 0.000 γ_{M0} Pf: 1.000 γ_{M1} Pf: 1.000

Tipo collegamento: saldato Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

Intestazione lavoro: scala E

Metodo di verifica: Eurocodice 3 - NTC 2008

Descrizione: Mensole

Beta piano 'yx': 1.000 Beta piano 'zx': 1.000

ASTA NUM. 1 NI 114 NF 112 Lungh. 53.7 cm SEZ. 6 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-32	-131	-54	0	-29	73	--	0.01	0.00	0.16	

Novembre 2016

1B	0	-32	-36	-54	0	-29	21	--	0.01	0.00	0.09
1A	27	-32	-133	-54	0	-14	38	--	0.01	0.00	0.08
1B	27	-32	-38	-54	0	-14	10	--	0.01	0.00	0.04
1A	54	-32	-135	-54	0	-0	2	--	0.01	0.00	0.00
1B	54	-32	-40	-54	0	-0	-0	--	0.01	0.00	0.00

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-32	-29	73	--	0.9845	1.0001	1.0001	--	--	0.00	--	0.16	Snell. 'zx'= 21
1B	-32	-29	21	--	0.9845	1.0001	1.0001	--	--	0.00	--	0.09	Snell. 'zx'= 21

ASTA NUM. 2 NI 112 NF 115 Lungh. 53.1 cm SEZ. 6 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-32	-135	-55	0	1	2	--	0.01	0.00	0.01	
1B	0	-32	-40	-55	0	1	-0	--	0.01	0.00	0.00	
1A	27	-32	-137	-55	0	30	-34	--	0.01	0.00	0.11	
1B	27	-32	-42	-55	0	30	-11	--	0.01	0.00	0.08	
1A	53	-32	-139	-55	0	60	-71	--	0.01	0.00	0.21	
1B	53	-32	-44	-55	0	60	-22	--	0.01	0.00	0.15	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-32	60	-71	--	0.9858	1.0001	1.0001	--	--	0.00	--	0.21	Snell. 'zx'= 21
1B	-32	60	-22	--	0.9858	1.0001	1.0001	--	--	0.00	--	0.15	Snell. 'zx'= 21

Lavoro: scala E

Elemento: TRAVE

Gruppo: 3

Tabella: Tabella pilastri

Tipo acciaio: S 235

Beta piano 'yx': 1.000

Beta piano 'zx': 1.000

Tipologia sismica yx: Senza prescrizioni aggiuntive

Tipologia sismica zx: Senza prescrizioni aggiuntive

 γ_{M0} : 1.050 γ_{M1} : 1.050 $\gamma_{M1'}$: 1.050 γ_{M2} : 1.250 γ_{rv} : 0.000 γ_{M0} Pf: 1.000 γ_{M1} Pf: 1.000

Tipo collegamento: saldato Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 135 NF 115 Lungh. 157.5 cm SEZ. 5 Pf QUADRATI 100x 3.0
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-644	32	281	0	97	-22	--	0.03	0.02	0.17	
1B	0	-644	95	281	0	97	-74	--	0.03	0.02	0.23	
1A	79	-637	32	281	0	-126	3	--	0.03	0.02	0.18	
1B	79	-637	95	281	0	-126	1	--	0.03	0.02	0.18	
1A	158	-630	32	281	0	-350	28	--	0.03	0.02	0.47	
1B	158	-630	95	281	0	-350	76	--	0.03	0.02	0.53	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-644	-350	28	--	0.8809	1.0002	0.9917	--	--	0.03	--	0.48 Snell.	'zx'= 40
1B	-644	-350	76	--	0.8809	1.0002	0.9889	--	--	0.03	--	0.53 Snell.	'zx'= 40

ASTA NUM. 2 NI 80 NF 114 Lungh. 157.5 cm SEZ. 5 Pf QUADRATI 100x 3.0
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-1671	30	179	0	49	-23	--	0.02	0.06	0.15	
1B	0	-1671	88	179	0	49	-70	--	0.02	0.06	0.20	
1A	79	-1664	30	179	0	-44	1	--	0.02	0.06	0.11	
1B	79	-1664	88	179	0	-44	-1	--	0.02	0.06	0.11	
1A	158	-1657	30	179	0	-137	24	--	0.02	0.06	0.25	
1B	158	-1657	88	179	0	-137	68	--	0.02	0.06	0.31	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-1671	-137	24	--	0.8809	0.9969	0.9722	--	--	0.07	--	0.26 Snell.	'zx'= 40
1B	-1671	-137	-70	--	0.8809	0.9969	0.9706	--	--	0.07	--	0.31 Snell.	'zx'= 40

Lavoro: **scala E** Intestazione lavoro: **scala E**
 Elemento: **TRAVE DI FONDAZIONE** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella fondazioni**
 Descrizione: **Trave contrappeso**
 Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro: **3.0** cm
 Verifica in ottemperanza alle NTC2008 x/d <= **0.30**
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 1 NI 12 NF 14 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
1A	0	-0	163	0	0	0	-24	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00
1B	0	-0	199	0	0	0	-24	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0																	
1A	28	-0	163	0	0	-0	179	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00
1B	28	-0	199	0	0	-0	206	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0																	
1A	57	-0	98	0	0	-0	164	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00
1B	57	-0	118	0	0	-0	163	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0																	
1A	85	-0	-116	-0	0	-0	182	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00
1B	85	-0	-85	-0	0	-0	142	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00



Novembre 2016

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	114	-0	-264	-0	0	-0	266	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.03	0.00	0.00	--
1B	114	-0	-211	-0	0	-0	207	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	142	-0	-264	-0	0	0	4	4.02	4.02	6.03	6.03	0.09	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	--
1B	142	-0	-211	-0	0	0	-24	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

ASTA NUM. 2 NI 14 NF 15 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	FX, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
	cm		kg			kg*m											

1A	0	-0	89	0	0	0	4	4.02	4.02	6.03	6.03	0.09	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--
1B	0	-0	127	0	0	0	-23	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	2	-0	89	0	0	0	73	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--
1B	2	-0	127	0	0	0	-23	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	4	-0	78	0	0	0	67	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--
1B	4	-0	114	0	0	0	-23	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	6	-0	68	0	0	0	60	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--
1B	6	-0	102	0	0	0	-23	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	8	-0	57	0	0	0	54	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--
1B	8	-0	90	0	0	0	-23	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	10	-0	46	0	0	0	12	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--
1B	10	-0	78	0	0	0	-23	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

ASTA NUM. 3 NI 15 NF 8 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	FX, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm
	cm		kg			kg*m											

1A	0	-0	367	0	0	0	12	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	--
1B	0	-0	470	0	0	0	-13	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.01	0.05	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	28	-0	367	0	0	-0	409	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.04	0.00	0.00	--
1B	28	-0	470	0	0	-0	487	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.05	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	57	-0	199	0	0	-0	355	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.02	0.00	0.00	--
1B	57	-0	264	0	0	-0	364	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	85	-0	-231	-0	0	-0	387	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.03	0.00	0.00	--
1B	85	-0	-187	-0	0	-0	311	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	114	-0	-516	-0	0	-0	536	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.06	0.00	0.00	--



Novembre 2016

1B	114	-0	-410	-0	0	-0	426	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	142	-0	-516	-0	0	0	-13	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.01	0.06	0.00	0.00	--
1B	142	-0	-410	-0	0	0	-13	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Lavoro: **scala E** Intestazione lavoro: **scala E**
 Elem.: **GUSCIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella gusci**
 Descrizione: **Fondazioni**
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro sup.: **4.0** cm Copriferro inf.: **4.0** cm
 Coeff. di partecipazione Mxy: **0.50** Coeff. di partecipazione Sxy: **0.50**
 dxx base sup.: **16** mm dxx base inf.: **16** mm pxx: **25** cm dxx agg.: **16** mm pxx agg.: **25** cm
 dyy base sup.: **16** mm dyy base inf.: **16** mm ppy: **25** cm dyy agg.: **16** mm ppy agg.: **25** cm
 Orientamento armature: **rif._globale** Angolo di posa delle armature: **0.00** gradi
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

Le armature longitudinali aggiuntive, riferite al proprio passo, vanno aggiunte all'armatura di base: vedere riga riassuntiva

El. comb. resistenza		Nxx	Mxx	Nyy	Myy	Vz(Mxx)	Vz(Myy)	Axx inf.	Axx sup.	Ayy inf.	Ayy sup.	Indice di	
---		---	---	---	---	-----		-----		-----		-----	
Vz/Vrd1		kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/25 cm	kg*m/25 cm	kg/m		cmq /25 cm		cmq /25 cm		N, M	txy

0.05	1 1A	0	-84	0	-22	564	216	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
	1 1B	0	-84	0	-22	564	216	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
Spess.= 30.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)			
0.04	2 1A	0	-45	0	-7	143	447	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00
	2 1B	0	-45	0	-7	143	447	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00
Spess.= 30.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)			
0.01	3 1A	0	-97	0	-20	140	164	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00
	3 1B	0	-97	0	-20	140	164	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00
Spess.= 30.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)			
0.03	4 1A	0	-47	0	-2	219	330	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00
	4 1B	0	-47	0	-2	219	330	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00
Spess.= 30.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)			
0.00	5 1A	0	-45	0	-18	37	43	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00
	5 1B	0	-45	0	-18	37	43	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00
Spess.= 30.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)			
0.00	6 1A	0	-88	0	-41	38	57	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
	6 1B	0	-88	0	-41	38	57	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
Spess.= 30.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)			
0.03	7 1A	0	-42	0	-29	314	252	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00
	7 1B	0	-42	0	-29	314	252	2.01	2.01	2.01	2.01	0.02	0.00
Spess.= 30.0 cm		Axxinf= --		Axxsup= --		Ayyinf= --		Ayyup= --		(e arm. base nelle due direz.)			



Novembre 2016

8 0.03	1A	0	-88	0	-61	298	372	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
8 0.03	1B	0	-88	0	-61	298	372	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)													
9 0.06	1A	0	-70	0	3	738	203	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
9 0.06	1B	0	-70	0	3	738	203	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)													
10 0.05	1A	0	-65	0	-0	544	47	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00
10 0.05	1B	0	-65	0	-0	544	47	2.01	2.01	2.01	2.01	0.03	0.00
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)													
11 0.01	1A	0	-86	0	5	100	69	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
11 0.01	1B	0	-86	0	5	100	69	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)													
12 0.03	1A	0	-89	0	10	372	258	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00
12 0.03	1B	0	-89	0	10	372	258	2.01	2.01	2.01	2.01	0.05	0.00
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)													
13 0.08	1A	0	-26	0	-19	990	748	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00
13 0.08	1B	0	-26	0	-19	990	748	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)													
14 0.10	1A	0	-21	0	2	1208	415	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00
14 0.10	1B	0	-21	0	2	1208	415	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)													
15 0.07	1A	0	-69	0	10	720	768	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
15 0.07	1B	0	-69	0	10	720	768	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)													
16 0.04	1A	0	-86	0	-9	484	291	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
16 0.04	1B	0	-86	0	-9	484	291	2.01	2.01	2.01	2.01	0.04	0.00
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)													
17 0.06	1A	0	-5	0	-8	389	715	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00
17 0.06	1B	0	-5	0	-8	389	715	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)													
18 0.05	1A	0	5	0	13	536	630	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00
18 0.05	1B	0	5	0	13	536	630	2.01	2.01	2.01	2.01	0.01	0.00
Spess.= 30.0 cm Axxinf= -- Axxsup= -- Ayyinf= -- Ayysup= -- (e arm. base nelle due direz.)													



VERIFICA SCALA F

STAMPA DEI DATI DI PROGETTO

INTESTAZIONE E DATI CARATTERISTICI DELLA STRUTTURA

Nome dell'archivio di lavoro	scala F
Intestazione del lavoro	scala F
Tipo di struttura	Nello Spazio
Tipo di analisi	Statica e Dinamica
Tipo di soluzione	Lineare
Unita' di misura delle forze	kg
Unita' di misura delle lunghezze	cm
Normativa	NTC/2008

NORMATIVA

Vita nominale costruzione	50 anni
Classe d'uso costruzione	II
Vita di riferimento	50 anni
Spettro di risposta	Stato limite elastico
Probabilita' di superamento periodo di riferimento	10
Tempo di ritorno del sisma	475 anni
Localita'	Ravello - (SA)
ag/g	0.098
F0	2.61
Tc	0.43
Categoria del suolo	B
Fattore topografico	1.4

STATO LIMITE ELASTICO

Coefficiente di smorzamento	5%
Eccentricita' accidentale	5%
Numero di frequenze	60

PARAMETRI SISMICI

Angolo del sisma nel piano orizzontale	0
Sisma verticale	Assente
Combinazione dei modi	CQC
Combinazione componenti azioni sismiche	NTC 2008 - Eurocodice 8
λ	0.3
μ	0.3

TABELLA MASSE ECCITATE

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EX

FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	4.938e+001	7.858e+000	1.273e-001	4.441e-016
2	7.491e+001	1.192e+001	8.388e-002	4.441e-016
3	8.030e+001	1.278e+001	7.824e-002	4.441e-016
4	1.101e+002	1.752e+001	5.707e-002	4.441e-016
5	1.178e+002	1.875e+001	5.333e-002	4.441e-016
6	1.359e+002	2.163e+001	4.624e-002	4.441e-016
7	1.456e+002	2.317e+001	4.317e-002	4.441e-016
8	1.979e+002	3.150e+001	3.175e-002	4.441e-016
9	2.272e+002	3.616e+001	2.765e-002	4.441e-016
10	2.438e+002	3.880e+001	2.578e-002	4.441e-016
11	2.497e+002	3.974e+001	2.516e-002	4.441e-016
12	2.561e+002	4.077e+001	2.453e-002	4.441e-016
13	2.968e+002	4.723e+001	2.117e-002	4.441e-016
14	3.431e+002	5.461e+001	1.831e-002	4.441e-016
15	3.529e+002	5.617e+001	1.780e-002	4.441e-016
16	3.617e+002	5.757e+001	1.737e-002	4.441e-016
17	3.883e+002	6.180e+001	1.618e-002	4.441e-016
18	4.098e+002	6.522e+001	1.533e-002	4.441e-016
19	4.292e+002	6.830e+001	1.464e-002	4.441e-016
20	4.367e+002	6.951e+001	1.439e-002	4.441e-016
21	4.619e+002	7.352e+001	1.360e-002	4.441e-016
22	4.838e+002	7.700e+001	1.299e-002	4.441e-016
23	4.983e+002	7.930e+001	1.261e-002	4.441e-016
24	5.263e+002	8.376e+001	1.194e-002	4.441e-016
25	5.478e+002	8.718e+001	1.147e-002	4.441e-016
26	6.537e+002	1.040e+002	9.611e-003	4.441e-016
27	6.899e+002	1.098e+002	9.107e-003	4.441e-016
28	7.225e+002	1.150e+002	8.696e-003	4.441e-016
29	7.612e+002	1.211e+002	8.255e-003	4.441e-016
30	7.622e+002	1.213e+002	8.243e-003	4.441e-016
31	7.972e+002	1.269e+002	7.882e-003	4.441e-016
32	8.100e+002	1.289e+002	7.757e-003	4.441e-016
33	8.297e+002	1.320e+002	7.573e-003	4.441e-016
34	8.478e+002	1.349e+002	7.411e-003	4.441e-016
35	8.591e+002	1.367e+002	7.314e-003	4.441e-016
36	8.651e+002	1.377e+002	7.263e-003	4.441e-016
37	8.663e+002	1.379e+002	7.253e-003	4.441e-016
38	8.706e+002	1.386e+002	7.217e-003	4.441e-016
39	8.955e+002	1.425e+002	7.017e-003	4.441e-016
40	9.085e+002	1.446e+002	6.916e-003	4.441e-016
41	9.181e+002	1.461e+002	6.843e-003	4.441e-016
42	9.263e+002	1.474e+002	6.783e-003	4.441e-016
43	9.768e+002	1.555e+002	6.432e-003	4.441e-016
44	9.939e+002	1.582e+002	6.321e-003	4.441e-016
45	1.091e+003	1.736e+002	5.761e-003	4.441e-016
46	1.114e+003	1.773e+002	5.639e-003	4.441e-016
47	1.130e+003	1.799e+002	5.559e-003	4.441e-016
48	1.153e+003	1.835e+002	5.449e-003	4.441e-016
49	1.322e+003	2.104e+002	4.753e-003	4.441e-016
50	1.355e+003	2.157e+002	4.637e-003	4.441e-016
51	1.523e+003	2.425e+002	4.124e-003	4.441e-016
52	1.546e+003	2.460e+002	4.064e-003	4.441e-016

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
53	1.606e+003	2.556e+002	3.912e-003	4.441e-016
54	1.636e+003	2.604e+002	3.840e-003	4.441e-016
55	1.659e+003	2.640e+002	3.788e-003	4.441e-016
56	1.667e+003	2.654e+002	3.768e-003	4.441e-016
57	1.684e+003	2.680e+002	3.731e-003	4.441e-016
58	1.761e+003	2.803e+002	3.568e-003	4.441e-016
59	1.807e+003	2.877e+002	3.476e-003	4.441e-016
60	1.824e+003	2.903e+002	3.445e-003	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.128e+000	-1.320e-002
2	-2.821e-002	2.599e-001
3	9.347e-003	-2.668e-001
4	-9.052e-002	7.509e-002
5	-1.136e-001	-1.639e-001
6	4.666e-002	2.281e-001
7	1.860e-001	-1.577e-001
8	-6.628e-002	-6.308e-002
9	-1.662e-001	3.475e-002
10	-4.825e-002	1.511e-001
11	1.260e-002	5.942e-001
12	1.197e-002	3.573e-001
13	-5.943e-002	4.378e-002
14	1.482e-001	-5.004e-002
15	-6.565e-002	-7.886e-002
16	-1.804e-003	-1.234e-001
17	8.069e-003	1.983e-001
18	-4.186e-002	2.523e-001
19	-5.355e-002	-2.358e-001
20	-3.778e-003	-2.831e-001
21	9.436e-003	-1.558e-001
22	3.109e-002	6.328e-002
23	-9.274e-003	-5.336e-002
24	5.468e-003	-2.122e-001
25	-1.443e-002	4.488e-002
26	5.309e-003	-7.182e-002
27	-7.744e-003	5.260e-003
28	-9.950e-003	-2.953e-002
29	-4.757e-003	4.613e-002
30	1.565e-001	-2.701e-003
31	7.393e-003	2.393e-002
32	-1.248e-002	-4.271e-002
33	7.083e-003	4.916e-002
34	-1.109e-002	-2.120e-003
35	1.453e-002	3.281e-004
36	-1.232e-002	-3.801e-002
37	1.077e-002	2.530e-002
38	-2.339e-002	-2.013e-004
39	-1.591e-002	7.093e-002
40	7.782e-004	7.747e-005
41	-9.719e-004	-4.511e-003
42	-2.546e-003	-1.561e-002
43	2.604e-003	-4.778e-002

Novembre 2016

Modo	Direz.X	Direz.Y
44	-4.445e-003	1.128e-001
45	7.758e-004	2.236e-001
46	4.058e-004	-1.502e-001
47	6.491e-004	1.899e-001
48	6.252e-004	7.821e-002
49	7.619e-004	-5.760e-002
50	-4.899e-004	8.130e-002
51	-7.198e-004	-1.791e-001
52	7.360e-005	-2.667e-002
53	2.575e-004	-3.946e-002
54	-4.150e-004	7.099e-002
55	-2.049e-004	-4.759e-002
56	7.900e-004	-9.980e-002
57	-8.716e-005	-6.432e-002
58	1.622e-004	7.323e-002
59	-3.290e-005	7.885e-002
60	-2.296e-004	-3.223e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.27e+000	89	+1.74e-004	0	+2.54e-003	0
Progressiva	+1.27e+000	89	+1.74e-004	0	+2.54e-003	0
Modo: 2	+7.96e-004	0	+6.76e-002	5	+1.08e-001	8
Progressiva	+1.27e+000	89	+6.77e-002	5	+1.11e-001	8
Modo: 3	+8.74e-005	0	+7.12e-002	5	+2.33e-001	16
Progressiva	+1.27e+000	89	+1.39e-001	10	+3.44e-001	24
Modo: 4	+8.19e-003	1	+5.64e-003	0	+3.65e-002	3
Progressiva	+1.28e+000	89	+1.45e-001	10	+3.81e-001	27
Modo: 5	+1.29e-002	1	+2.69e-002	2	+1.21e-001	8
Progressiva	+1.29e+000	90	+1.71e-001	12	+5.02e-001	35
Modo: 6	+2.18e-003	0	+5.20e-002	4	+1.05e-001	7
Progressiva	+1.30e+000	90	+2.24e-001	16	+6.06e-001	42
Modo: 7	+3.46e-002	2	+2.49e-002	2	+7.67e-003	1
Progressiva	+1.33e+000	93	+2.48e-001	17	+6.14e-001	43
Modo: 8	+4.39e-003	0	+3.98e-003	0	+4.24e-003	0
Progressiva	+1.33e+000	93	+2.52e-001	18	+6.18e-001	43
Modo: 9	+2.76e-002	2	+1.21e-003	0	+2.49e-002	2
Progressiva	+1.36e+000	95	+2.54e-001	18	+6.43e-001	45
Modo: 10	+2.33e-003	0	+2.28e-002	2	+1.35e-002	1
Progressiva	+1.36e+000	95	+2.76e-001	19	+6.57e-001	46
Modo: 11	+1.59e-004	0	+3.53e-001	25	+1.47e-002	1
Progressiva	+1.37e+000	95	+6.30e-001	44	+6.71e-001	47
Modo: 12	+1.43e-004	0	+1.28e-001	9	+4.96e-002	3
Progressiva	+1.37e+000	95	+7.57e-001	53	+7.21e-001	50
Modo: 13	+3.53e-003	0	+1.92e-003	0	+1.81e-003	0
Progressiva	+1.37e+000	96	+7.59e-001	53	+7.23e-001	50
Modo: 14	+2.20e-002	2	+2.50e-003	0	+1.93e-002	1
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.62e-001	53	+7.42e-001	52
Modo: 15	+4.31e-003	0	+6.22e-003	0	+1.40e-005	0
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.68e-001	54	+7.42e-001	52
Modo: 16	+3.26e-006	0	+1.52e-002	1	+1.12e-002	1
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.83e-001	55	+7.53e-001	53

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 17	+6.51e-005	0	+3.93e-002	3	+7.21e-004	0
Progressiva	+1.40e+000	97	+8.22e-001	57	+7.54e-001	53
Modo: 18	+1.75e-003	0	+6.36e-002	4	+6.34e-002	4
Progressiva	+1.40e+000	97	+8.86e-001	62	+8.17e-001	57
Modo: 19	+2.87e-003	0	+5.56e-002	4	+1.12e-001	8
Progressiva	+1.40e+000	98	+9.42e-001	66	+9.29e-001	65
Modo: 20	+1.43e-005	0	+8.02e-002	6	+2.40e-002	2
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.02e+000	71	+9.53e-001	67
Modo: 21	+8.90e-005	0	+2.43e-002	2	+4.12e-002	3
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+9.94e-001	69
Modo: 22	+9.67e-004	0	+4.00e-003	0	+1.67e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+1.01e+000	71
Modo: 23	+8.60e-005	0	+2.85e-003	0	+1.79e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+1.03e+000	72
Modo: 24	+2.99e-005	0	+4.50e-002	3	+2.03e-003	0
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.10e+000	77	+1.03e+000	72
Modo: 25	+2.08e-004	0	+2.01e-003	0	+1.53e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.10e+000	77	+1.05e+000	73
Modo: 26	+2.82e-005	0	+5.16e-003	0	+1.85e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.06e+000	74
Modo: 27	+6.00e-005	0	+2.77e-005	0	+1.05e-001	7
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.17e+000	82
Modo: 28	+9.90e-005	0	+8.72e-004	0	+4.96e-005	0
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.17e+000	82
Modo: 29	+2.26e-005	0	+2.13e-003	0	+6.14e-002	4
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.23e+000	86
Modo: 30	+2.45e-002	2	+7.29e-006	0	+4.46e-006	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	77	+1.23e+000	86
Modo: 31	+5.47e-005	0	+5.73e-004	0	+6.77e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	77	+1.24e+000	86
Modo: 32	+1.56e-004	0	+1.82e-003	0	+2.91e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	86
Modo: 33	+5.02e-005	0	+2.42e-003	0	+9.16e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 34	+1.23e-004	0	+4.49e-006	0	+9.41e-008	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 35	+2.11e-004	0	+1.08e-007	0	+1.51e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 36	+1.52e-004	0	+1.44e-003	0	+9.80e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 37	+1.16e-004	0	+6.40e-004	0	+4.55e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 38	+5.47e-004	0	+4.05e-008	0	+8.91e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 39	+2.53e-004	0	+5.03e-003	0	+7.34e-003	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 40	+6.06e-007	0	+6.00e-009	0	+4.25e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 41	+9.45e-007	0	+2.03e-005	0	+2.32e-006	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 42	+6.48e-006	0	+2.44e-004	0	+1.33e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 43	+6.78e-006	0	+2.28e-003	0	+6.23e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 44	+1.98e-005	0	+1.27e-002	1	+1.35e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.14e+000	79	+1.26e+000	88
Modo: 45	+6.02e-007	0	+5.00e-002	3	+4.27e-002	3
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.19e+000	83	+1.30e+000	91
Modo: 46	+1.65e-007	0	+2.25e-002	2	+1.61e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.21e+000	84	+1.30e+000	91
Modo: 47	+4.21e-007	0	+3.61e-002	3	+1.24e-002	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.24e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 48	+3.91e-007	0	+6.12e-003	0	+3.45e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.25e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 49	+5.81e-007	0	+3.32e-003	0	+2.25e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.25e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 50	+2.40e-007	0	+6.61e-003	0	+1.21e-002	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.26e+000	88	+1.33e+000	93
Modo: 51	+5.18e-007	0	+3.21e-002	2	+6.65e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	93
Modo: 52	+5.42e-009	0	+7.11e-004	0	+5.02e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	94
Modo: 53	+6.63e-008	0	+1.56e-003	0	+1.32e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	94
Modo: 54	+1.72e-007	0	+5.04e-003	0	+5.49e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.30e+000	91	+1.34e+000	94
Modo: 55	+4.20e-008	0	+2.27e-003	0	+5.47e-008	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.30e+000	91	+1.34e+000	94
Modo: 56	+6.24e-007	0	+9.96e-003	1	+1.20e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.31e+000	92	+1.34e+000	94
Modo: 57	+7.60e-009	0	+4.14e-003	0	+3.68e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.32e+000	92	+1.35e+000	94
Modo: 58	+2.63e-008	0	+5.36e-003	0	+3.56e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.32e+000	92	+1.35e+000	94
Modo: 59	+1.08e-009	0	+6.22e-003	0	+2.36e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.33e+000	93	+1.35e+000	94
Modo: 60	+5.27e-008	0	+1.04e-003	0	+5.97e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.33e+000	93	+1.35e+000	94

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+1.43e+000	+1.43e+000	+1.43e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EX
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	4.938e+001	7.858e+000	1.273e-001	4.441e-016
2	7.491e+001	1.192e+001	8.388e-002	4.441e-016
3	8.030e+001	1.278e+001	7.824e-002	4.441e-016
4	1.101e+002	1.752e+001	5.707e-002	4.441e-016
5	1.178e+002	1.875e+001	5.333e-002	4.441e-016
6	1.359e+002	2.163e+001	4.624e-002	4.441e-016
7	1.456e+002	2.317e+001	4.317e-002	4.441e-016
8	1.979e+002	3.150e+001	3.175e-002	4.441e-016

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
9	2.272e+002	3.616e+001	2.765e-002	4.441e-016
10	2.438e+002	3.880e+001	2.578e-002	4.441e-016
11	2.497e+002	3.974e+001	2.516e-002	4.441e-016
12	2.561e+002	4.077e+001	2.453e-002	4.441e-016
13	2.968e+002	4.723e+001	2.117e-002	4.441e-016
14	3.431e+002	5.461e+001	1.831e-002	4.441e-016
15	3.529e+002	5.617e+001	1.780e-002	4.441e-016
16	3.617e+002	5.757e+001	1.737e-002	4.441e-016
17	3.883e+002	6.180e+001	1.618e-002	4.441e-016
18	4.098e+002	6.522e+001	1.533e-002	4.441e-016
19	4.292e+002	6.830e+001	1.464e-002	4.441e-016
20	4.367e+002	6.951e+001	1.439e-002	4.441e-016
21	4.619e+002	7.352e+001	1.360e-002	4.441e-016
22	4.838e+002	7.700e+001	1.299e-002	4.441e-016
23	4.983e+002	7.930e+001	1.261e-002	4.441e-016
24	5.263e+002	8.376e+001	1.194e-002	4.441e-016
25	5.478e+002	8.718e+001	1.147e-002	4.441e-016
26	6.537e+002	1.040e+002	9.611e-003	4.441e-016
27	6.899e+002	1.098e+002	9.107e-003	4.441e-016
28	7.225e+002	1.150e+002	8.696e-003	4.441e-016
29	7.612e+002	1.211e+002	8.255e-003	4.441e-016
30	7.622e+002	1.213e+002	8.243e-003	4.441e-016
31	7.972e+002	1.269e+002	7.882e-003	4.441e-016
32	8.100e+002	1.289e+002	7.757e-003	4.441e-016
33	8.297e+002	1.320e+002	7.573e-003	4.441e-016
34	8.478e+002	1.349e+002	7.411e-003	4.441e-016
35	8.591e+002	1.367e+002	7.314e-003	4.441e-016
36	8.651e+002	1.377e+002	7.263e-003	4.441e-016
37	8.663e+002	1.379e+002	7.253e-003	4.441e-016
38	8.706e+002	1.386e+002	7.217e-003	4.441e-016
39	8.955e+002	1.425e+002	7.017e-003	4.441e-016
40	9.085e+002	1.446e+002	6.916e-003	4.441e-016
41	9.181e+002	1.461e+002	6.843e-003	4.441e-016
42	9.263e+002	1.474e+002	6.783e-003	4.441e-016
43	9.768e+002	1.555e+002	6.432e-003	4.441e-016
44	9.939e+002	1.582e+002	6.321e-003	4.441e-016
45	1.091e+003	1.736e+002	5.761e-003	4.441e-016
46	1.114e+003	1.773e+002	5.639e-003	4.441e-016
47	1.130e+003	1.799e+002	5.559e-003	4.441e-016
48	1.153e+003	1.835e+002	5.449e-003	4.441e-016
49	1.322e+003	2.104e+002	4.753e-003	4.441e-016
50	1.355e+003	2.157e+002	4.637e-003	4.441e-016
51	1.523e+003	2.425e+002	4.124e-003	4.441e-016
52	1.546e+003	2.460e+002	4.064e-003	4.441e-016
53	1.606e+003	2.556e+002	3.912e-003	4.441e-016
54	1.636e+003	2.604e+002	3.840e-003	4.441e-016
55	1.659e+003	2.640e+002	3.788e-003	4.441e-016
56	1.667e+003	2.654e+002	3.768e-003	4.441e-016
57	1.684e+003	2.680e+002	3.731e-003	4.441e-016
58	1.761e+003	2.803e+002	3.568e-003	4.441e-016
59	1.807e+003	2.877e+002	3.476e-003	4.441e-016
60	1.824e+003	2.903e+002	3.445e-003	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Novembre 2016

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.128e+000	-1.320e-002
2	-2.821e-002	2.599e-001
3	9.347e-003	-2.668e-001
4	-9.052e-002	7.509e-002
5	-1.136e-001	-1.639e-001
6	4.666e-002	2.281e-001
7	1.860e-001	-1.577e-001
8	-6.628e-002	-6.308e-002
9	-1.662e-001	3.475e-002
10	-4.825e-002	1.511e-001
11	1.260e-002	5.942e-001
12	1.197e-002	3.573e-001
13	-5.943e-002	4.378e-002
14	1.482e-001	-5.004e-002
15	-6.565e-002	-7.886e-002
16	-1.804e-003	-1.234e-001
17	8.069e-003	1.983e-001
18	-4.186e-002	2.523e-001
19	-5.355e-002	-2.358e-001
20	-3.778e-003	-2.831e-001
21	9.436e-003	-1.558e-001
22	3.109e-002	6.328e-002
23	-9.274e-003	-5.336e-002
24	5.468e-003	-2.122e-001
25	-1.443e-002	4.488e-002
26	5.309e-003	-7.182e-002
27	-7.744e-003	5.260e-003
28	-9.950e-003	-2.953e-002
29	-4.757e-003	4.613e-002
30	1.565e-001	-2.701e-003
31	7.393e-003	2.393e-002
32	-1.248e-002	-4.271e-002
33	7.083e-003	4.916e-002
34	-1.109e-002	-2.120e-003
35	1.453e-002	3.281e-004
36	-1.232e-002	-3.801e-002
37	1.077e-002	2.530e-002
38	-2.339e-002	-2.013e-004
39	-1.591e-002	7.093e-002
40	7.782e-004	7.747e-005
41	-9.719e-004	-4.511e-003
42	-2.546e-003	-1.561e-002
43	2.604e-003	-4.778e-002
44	-4.445e-003	1.128e-001
45	7.758e-004	2.236e-001
46	4.058e-004	-1.502e-001
47	6.491e-004	1.899e-001
48	6.252e-004	7.821e-002
49	7.619e-004	-5.760e-002
50	-4.899e-004	8.130e-002
51	-7.198e-004	-1.791e-001
52	7.360e-005	-2.667e-002
53	2.575e-004	-3.946e-002
54	-4.150e-004	7.099e-002

Novembre 2016

Modo	Direz.X	Direz.Y
55	-2.049e-004	-4.759e-002
56	7.900e-004	-9.980e-002
57	-8.716e-005	-6.432e-002
58	1.622e-004	7.323e-002
59	-3.290e-005	7.885e-002
60	-2.296e-004	-3.223e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.27e+000	89	+1.74e-004	0	+2.54e-003	0
Progressiva	+1.27e+000	89	+1.74e-004	0	+2.54e-003	0
Modo: 2	+7.96e-004	0	+6.76e-002	5	+1.08e-001	8
Progressiva	+1.27e+000	89	+6.77e-002	5	+1.11e-001	8
Modo: 3	+8.74e-005	0	+7.12e-002	5	+2.33e-001	16
Progressiva	+1.27e+000	89	+1.39e-001	10	+3.44e-001	24
Modo: 4	+8.19e-003	1	+5.64e-003	0	+3.65e-002	3
Progressiva	+1.28e+000	89	+1.45e-001	10	+3.81e-001	27
Modo: 5	+1.29e-002	1	+2.69e-002	2	+1.21e-001	8
Progressiva	+1.29e+000	90	+1.71e-001	12	+5.02e-001	35
Modo: 6	+2.18e-003	0	+5.20e-002	4	+1.05e-001	7
Progressiva	+1.30e+000	90	+2.24e-001	16	+6.06e-001	42
Modo: 7	+3.46e-002	2	+2.49e-002	2	+7.67e-003	1
Progressiva	+1.33e+000	93	+2.48e-001	17	+6.14e-001	43
Modo: 8	+4.39e-003	0	+3.98e-003	0	+4.24e-003	0
Progressiva	+1.33e+000	93	+2.52e-001	18	+6.18e-001	43
Modo: 9	+2.76e-002	2	+1.21e-003	0	+2.49e-002	2
Progressiva	+1.36e+000	95	+2.54e-001	18	+6.43e-001	45
Modo: 10	+2.33e-003	0	+2.28e-002	2	+1.35e-002	1
Progressiva	+1.36e+000	95	+2.76e-001	19	+6.57e-001	46
Modo: 11	+1.59e-004	0	+3.53e-001	25	+1.47e-002	1
Progressiva	+1.37e+000	95	+6.30e-001	44	+6.71e-001	47
Modo: 12	+1.43e-004	0	+1.28e-001	9	+4.96e-002	3
Progressiva	+1.37e+000	95	+7.57e-001	53	+7.21e-001	50
Modo: 13	+3.53e-003	0	+1.92e-003	0	+1.81e-003	0
Progressiva	+1.37e+000	96	+7.59e-001	53	+7.23e-001	50
Modo: 14	+2.20e-002	2	+2.50e-003	0	+1.93e-002	1
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.62e-001	53	+7.42e-001	52
Modo: 15	+4.31e-003	0	+6.22e-003	0	+1.40e-005	0
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.68e-001	54	+7.42e-001	52
Modo: 16	+3.26e-006	0	+1.52e-002	1	+1.12e-002	1
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.83e-001	55	+7.53e-001	53
Modo: 17	+6.51e-005	0	+3.93e-002	3	+7.21e-004	0
Progressiva	+1.40e+000	97	+8.22e-001	57	+7.54e-001	53
Modo: 18	+1.75e-003	0	+6.36e-002	4	+6.34e-002	4
Progressiva	+1.40e+000	97	+8.86e-001	62	+8.17e-001	57
Modo: 19	+2.87e-003	0	+5.56e-002	4	+1.12e-001	8
Progressiva	+1.40e+000	98	+9.42e-001	66	+9.29e-001	65
Modo: 20	+1.43e-005	0	+8.02e-002	6	+2.40e-002	2
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.02e+000	71	+9.53e-001	67
Modo: 21	+8.90e-005	0	+2.43e-002	2	+4.12e-002	3
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+9.94e-001	69
Modo: 22	+9.67e-004	0	+4.00e-003	0	+1.67e-002	1

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+1.01e+000	71
Modo: 23	+8.60e-005	0	+2.85e-003	0	+1.79e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+1.03e+000	72
Modo: 24	+2.99e-005	0	+4.50e-002	3	+2.03e-003	0
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.10e+000	77	+1.03e+000	72
Modo: 25	+2.08e-004	0	+2.01e-003	0	+1.53e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.10e+000	77	+1.05e+000	73
Modo: 26	+2.82e-005	0	+5.16e-003	0	+1.85e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.06e+000	74
Modo: 27	+6.00e-005	0	+2.77e-005	0	+1.05e-001	7
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.17e+000	82
Modo: 28	+9.90e-005	0	+8.72e-004	0	+4.96e-005	0
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.17e+000	82
Modo: 29	+2.26e-005	0	+2.13e-003	0	+6.14e-002	4
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.23e+000	86
Modo: 30	+2.45e-002	2	+7.29e-006	0	+4.46e-006	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	77	+1.23e+000	86
Modo: 31	+5.47e-005	0	+5.73e-004	0	+6.77e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	77	+1.24e+000	86
Modo: 32	+1.56e-004	0	+1.82e-003	0	+2.91e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	86
Modo: 33	+5.02e-005	0	+2.42e-003	0	+9.16e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 34	+1.23e-004	0	+4.49e-006	0	+9.41e-008	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 35	+2.11e-004	0	+1.08e-007	0	+1.51e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 36	+1.52e-004	0	+1.44e-003	0	+9.80e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 37	+1.16e-004	0	+6.40e-004	0	+4.55e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 38	+5.47e-004	0	+4.05e-008	0	+8.91e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 39	+2.53e-004	0	+5.03e-003	0	+7.34e-003	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 40	+6.06e-007	0	+6.00e-009	0	+4.25e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 41	+9.45e-007	0	+2.03e-005	0	+2.32e-006	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 42	+6.48e-006	0	+2.44e-004	0	+1.33e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 43	+6.78e-006	0	+2.28e-003	0	+6.23e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 44	+1.98e-005	0	+1.27e-002	1	+1.35e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.14e+000	79	+1.26e+000	88
Modo: 45	+6.02e-007	0	+5.00e-002	3	+4.27e-002	3
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.19e+000	83	+1.30e+000	91
Modo: 46	+1.65e-007	0	+2.25e-002	2	+1.61e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.21e+000	84	+1.30e+000	91
Modo: 47	+4.21e-007	0	+3.61e-002	3	+1.24e-002	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.24e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 48	+3.91e-007	0	+6.12e-003	0	+3.45e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.25e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 49	+5.81e-007	0	+3.32e-003	0	+2.25e-003	0

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.25e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 50	+2.40e-007	0	+6.61e-003	0	+1.21e-002	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.26e+000	88	+1.33e+000	93
Modo: 51	+5.18e-007	0	+3.21e-002	2	+6.65e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	93
Modo: 52	+5.42e-009	0	+7.11e-004	0	+5.02e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	94
Modo: 53	+6.63e-008	0	+1.56e-003	0	+1.32e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	94
Modo: 54	+1.72e-007	0	+5.04e-003	0	+5.49e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.30e+000	91	+1.34e+000	94
Modo: 55	+4.20e-008	0	+2.27e-003	0	+5.47e-008	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.30e+000	91	+1.34e+000	94
Modo: 56	+6.24e-007	0	+9.96e-003	1	+1.20e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.31e+000	92	+1.34e+000	94
Modo: 57	+7.60e-009	0	+4.14e-003	0	+3.68e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.32e+000	92	+1.35e+000	94
Modo: 58	+2.63e-008	0	+5.36e-003	0	+3.56e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.32e+000	92	+1.35e+000	94
Modo: 59	+1.08e-009	0	+6.22e-003	0	+2.36e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.33e+000	93	+1.35e+000	94
Modo: 60	+5.27e-008	0	+1.04e-003	0	+5.97e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.33e+000	93	+1.35e+000	94

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+1.43e+000	+1.43e+000	+1.43e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	4.938e+001	7.858e+000	1.273e-001	4.441e-016
2	7.491e+001	1.192e+001	8.388e-002	4.441e-016
3	8.030e+001	1.278e+001	7.824e-002	4.441e-016
4	1.101e+002	1.752e+001	5.707e-002	4.441e-016
5	1.178e+002	1.875e+001	5.333e-002	4.441e-016
6	1.359e+002	2.163e+001	4.624e-002	4.441e-016
7	1.456e+002	2.317e+001	4.317e-002	4.441e-016
8	1.979e+002	3.150e+001	3.175e-002	4.441e-016
9	2.272e+002	3.616e+001	2.765e-002	4.441e-016
10	2.438e+002	3.880e+001	2.578e-002	4.441e-016
11	2.497e+002	3.974e+001	2.516e-002	4.441e-016
12	2.561e+002	4.077e+001	2.453e-002	4.441e-016
13	2.968e+002	4.723e+001	2.117e-002	4.441e-016
14	3.431e+002	5.461e+001	1.831e-002	4.441e-016
15	3.529e+002	5.617e+001	1.780e-002	4.441e-016
16	3.617e+002	5.757e+001	1.737e-002	4.441e-016
17	3.883e+002	6.180e+001	1.618e-002	4.441e-016
18	4.098e+002	6.522e+001	1.533e-002	4.441e-016
19	4.292e+002	6.830e+001	1.464e-002	4.441e-016

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
20	4.367e+002	6.951e+001	1.439e-002	4.441e-016
21	4.619e+002	7.352e+001	1.360e-002	4.441e-016
22	4.838e+002	7.700e+001	1.299e-002	4.441e-016
23	4.983e+002	7.930e+001	1.261e-002	4.441e-016
24	5.263e+002	8.376e+001	1.194e-002	4.441e-016
25	5.478e+002	8.718e+001	1.147e-002	4.441e-016
26	6.537e+002	1.040e+002	9.611e-003	4.441e-016
27	6.899e+002	1.098e+002	9.107e-003	4.441e-016
28	7.225e+002	1.150e+002	8.696e-003	4.441e-016
29	7.612e+002	1.211e+002	8.255e-003	4.441e-016
30	7.622e+002	1.213e+002	8.243e-003	4.441e-016
31	7.972e+002	1.269e+002	7.882e-003	4.441e-016
32	8.100e+002	1.289e+002	7.757e-003	4.441e-016
33	8.297e+002	1.320e+002	7.573e-003	4.441e-016
34	8.478e+002	1.349e+002	7.411e-003	4.441e-016
35	8.591e+002	1.367e+002	7.314e-003	4.441e-016
36	8.651e+002	1.377e+002	7.263e-003	4.441e-016
37	8.663e+002	1.379e+002	7.253e-003	4.441e-016
38	8.706e+002	1.386e+002	7.217e-003	4.441e-016
39	8.955e+002	1.425e+002	7.017e-003	4.441e-016
40	9.085e+002	1.446e+002	6.916e-003	4.441e-016
41	9.181e+002	1.461e+002	6.843e-003	4.441e-016
42	9.263e+002	1.474e+002	6.783e-003	4.441e-016
43	9.768e+002	1.555e+002	6.432e-003	4.441e-016
44	9.939e+002	1.582e+002	6.321e-003	4.441e-016
45	1.091e+003	1.736e+002	5.761e-003	4.441e-016
46	1.114e+003	1.773e+002	5.639e-003	4.441e-016
47	1.130e+003	1.799e+002	5.559e-003	4.441e-016
48	1.153e+003	1.835e+002	5.449e-003	4.441e-016
49	1.322e+003	2.104e+002	4.753e-003	4.441e-016
50	1.355e+003	2.157e+002	4.637e-003	4.441e-016
51	1.523e+003	2.425e+002	4.124e-003	4.441e-016
52	1.546e+003	2.460e+002	4.064e-003	4.441e-016
53	1.606e+003	2.556e+002	3.912e-003	4.441e-016
54	1.636e+003	2.604e+002	3.840e-003	4.441e-016
55	1.659e+003	2.640e+002	3.788e-003	4.441e-016
56	1.667e+003	2.654e+002	3.768e-003	4.441e-016
57	1.684e+003	2.680e+002	3.731e-003	4.441e-016
58	1.761e+003	2.803e+002	3.568e-003	4.441e-016
59	1.807e+003	2.877e+002	3.476e-003	4.441e-016
60	1.824e+003	2.903e+002	3.445e-003	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.128e+000	-1.320e-002
2	-2.821e-002	2.599e-001
3	9.347e-003	-2.668e-001
4	-9.052e-002	7.509e-002
5	-1.136e-001	-1.639e-001
6	4.666e-002	2.281e-001
7	1.860e-001	-1.577e-001
8	-6.628e-002	-6.308e-002
9	-1.662e-001	3.475e-002
10	-4.825e-002	1.511e-001

Modo	Direz.X	Direz.Y
11	1.260e-002	5.942e-001
12	1.197e-002	3.573e-001
13	-5.943e-002	4.378e-002
14	1.482e-001	-5.004e-002
15	-6.565e-002	-7.886e-002
16	-1.804e-003	-1.234e-001
17	8.069e-003	1.983e-001
18	-4.186e-002	2.523e-001
19	-5.355e-002	-2.358e-001
20	-3.778e-003	-2.831e-001
21	9.436e-003	-1.558e-001
22	3.109e-002	6.328e-002
23	-9.274e-003	-5.336e-002
24	5.468e-003	-2.122e-001
25	-1.443e-002	4.488e-002
26	5.309e-003	-7.182e-002
27	-7.744e-003	5.260e-003
28	-9.950e-003	-2.953e-002
29	-4.757e-003	4.613e-002
30	1.565e-001	-2.701e-003
31	7.393e-003	2.393e-002
32	-1.248e-002	-4.271e-002
33	7.083e-003	4.916e-002
34	-1.109e-002	-2.120e-003
35	1.453e-002	3.281e-004
36	-1.232e-002	-3.801e-002
37	1.077e-002	2.530e-002
38	-2.339e-002	-2.013e-004
39	-1.591e-002	7.093e-002
40	7.782e-004	7.747e-005
41	-9.719e-004	-4.511e-003
42	-2.546e-003	-1.561e-002
43	2.604e-003	-4.778e-002
44	-4.445e-003	1.128e-001
45	7.758e-004	2.236e-001
46	4.058e-004	-1.502e-001
47	6.491e-004	1.899e-001
48	6.252e-004	7.821e-002
49	7.619e-004	-5.760e-002
50	-4.899e-004	8.130e-002
51	-7.198e-004	-1.791e-001
52	7.360e-005	-2.667e-002
53	2.575e-004	-3.946e-002
54	-4.150e-004	7.099e-002
55	-2.049e-004	-4.759e-002
56	7.900e-004	-9.980e-002
57	-8.716e-005	-6.432e-002
58	1.622e-004	7.323e-002
59	-3.290e-005	7.885e-002
60	-2.296e-004	-3.223e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.27e+000	89	+1.74e-004	0	+2.54e-003	0
Progressiva	+1.27e+000	89	+1.74e-004	0	+2.54e-003	0
Modo: 2	+7.96e-004	0	+6.76e-002	5	+1.08e-001	8
Progressiva	+1.27e+000	89	+6.77e-002	5	+1.11e-001	8
Modo: 3	+8.74e-005	0	+7.12e-002	5	+2.33e-001	16
Progressiva	+1.27e+000	89	+1.39e-001	10	+3.44e-001	24
Modo: 4	+8.19e-003	1	+5.64e-003	0	+3.65e-002	3
Progressiva	+1.28e+000	89	+1.45e-001	10	+3.81e-001	27
Modo: 5	+1.29e-002	1	+2.69e-002	2	+1.21e-001	8
Progressiva	+1.29e+000	90	+1.71e-001	12	+5.02e-001	35
Modo: 6	+2.18e-003	0	+5.20e-002	4	+1.05e-001	7
Progressiva	+1.30e+000	90	+2.24e-001	16	+6.06e-001	42
Modo: 7	+3.46e-002	2	+2.49e-002	2	+7.67e-003	1
Progressiva	+1.33e+000	93	+2.48e-001	17	+6.14e-001	43
Modo: 8	+4.39e-003	0	+3.98e-003	0	+4.24e-003	0
Progressiva	+1.33e+000	93	+2.52e-001	18	+6.18e-001	43
Modo: 9	+2.76e-002	2	+1.21e-003	0	+2.49e-002	2
Progressiva	+1.36e+000	95	+2.54e-001	18	+6.43e-001	45
Modo: 10	+2.33e-003	0	+2.28e-002	2	+1.35e-002	1
Progressiva	+1.36e+000	95	+2.76e-001	19	+6.57e-001	46
Modo: 11	+1.59e-004	0	+3.53e-001	25	+1.47e-002	1
Progressiva	+1.37e+000	95	+6.30e-001	44	+6.71e-001	47
Modo: 12	+1.43e-004	0	+1.28e-001	9	+4.96e-002	3
Progressiva	+1.37e+000	95	+7.57e-001	53	+7.21e-001	50
Modo: 13	+3.53e-003	0	+1.92e-003	0	+1.81e-003	0
Progressiva	+1.37e+000	96	+7.59e-001	53	+7.23e-001	50
Modo: 14	+2.20e-002	2	+2.50e-003	0	+1.93e-002	1
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.62e-001	53	+7.42e-001	52
Modo: 15	+4.31e-003	0	+6.22e-003	0	+1.40e-005	0
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.68e-001	54	+7.42e-001	52
Modo: 16	+3.26e-006	0	+1.52e-002	1	+1.12e-002	1
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.83e-001	55	+7.53e-001	53
Modo: 17	+6.51e-005	0	+3.93e-002	3	+7.21e-004	0
Progressiva	+1.40e+000	97	+8.22e-001	57	+7.54e-001	53
Modo: 18	+1.75e-003	0	+6.36e-002	4	+6.34e-002	4
Progressiva	+1.40e+000	97	+8.86e-001	62	+8.17e-001	57
Modo: 19	+2.87e-003	0	+5.56e-002	4	+1.12e-001	8
Progressiva	+1.40e+000	98	+9.42e-001	66	+9.29e-001	65
Modo: 20	+1.43e-005	0	+8.02e-002	6	+2.40e-002	2
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.02e+000	71	+9.53e-001	67
Modo: 21	+8.90e-005	0	+2.43e-002	2	+4.12e-002	3
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+9.94e-001	69
Modo: 22	+9.67e-004	0	+4.00e-003	0	+1.67e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+1.01e+000	71
Modo: 23	+8.60e-005	0	+2.85e-003	0	+1.79e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+1.03e+000	72
Modo: 24	+2.99e-005	0	+4.50e-002	3	+2.03e-003	0
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.10e+000	77	+1.03e+000	72
Modo: 25	+2.08e-004	0	+2.01e-003	0	+1.53e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.10e+000	77	+1.05e+000	73
Modo: 26	+2.82e-005	0	+5.16e-003	0	+1.85e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.06e+000	74
Modo: 27	+6.00e-005	0	+2.77e-005	0	+1.05e-001	7
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.17e+000	82



Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 28	+9.90e-005	0	+8.72e-004	0	+4.96e-005	0
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.17e+000	82
Modo: 29	+2.26e-005	0	+2.13e-003	0	+6.14e-002	4
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.23e+000	86
Modo: 30	+2.45e-002	2	+7.29e-006	0	+4.46e-006	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	77	+1.23e+000	86
Modo: 31	+5.47e-005	0	+5.73e-004	0	+6.77e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	77	+1.24e+000	86
Modo: 32	+1.56e-004	0	+1.82e-003	0	+2.91e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	86
Modo: 33	+5.02e-005	0	+2.42e-003	0	+9.16e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 34	+1.23e-004	0	+4.49e-006	0	+9.41e-008	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 35	+2.11e-004	0	+1.08e-007	0	+1.51e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 36	+1.52e-004	0	+1.44e-003	0	+9.80e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 37	+1.16e-004	0	+6.40e-004	0	+4.55e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 38	+5.47e-004	0	+4.05e-008	0	+8.91e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 39	+2.53e-004	0	+5.03e-003	0	+7.34e-003	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 40	+6.06e-007	0	+6.00e-009	0	+4.25e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 41	+9.45e-007	0	+2.03e-005	0	+2.32e-006	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 42	+6.48e-006	0	+2.44e-004	0	+1.33e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 43	+6.78e-006	0	+2.28e-003	0	+6.23e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 44	+1.98e-005	0	+1.27e-002	1	+1.35e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.14e+000	79	+1.26e+000	88
Modo: 45	+6.02e-007	0	+5.00e-002	3	+4.27e-002	3
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.19e+000	83	+1.30e+000	91
Modo: 46	+1.65e-007	0	+2.25e-002	2	+1.61e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.21e+000	84	+1.30e+000	91
Modo: 47	+4.21e-007	0	+3.61e-002	3	+1.24e-002	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.24e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 48	+3.91e-007	0	+6.12e-003	0	+3.45e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.25e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 49	+5.81e-007	0	+3.32e-003	0	+2.25e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.25e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 50	+2.40e-007	0	+6.61e-003	0	+1.21e-002	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.26e+000	88	+1.33e+000	93
Modo: 51	+5.18e-007	0	+3.21e-002	2	+6.65e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	93
Modo: 52	+5.42e-009	0	+7.11e-004	0	+5.02e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	94
Modo: 53	+6.63e-008	0	+1.56e-003	0	+1.32e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	94
Modo: 54	+1.72e-007	0	+5.04e-003	0	+5.49e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.30e+000	91	+1.34e+000	94



Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 55	+4.20e-008	0	+2.27e-003	0	+5.47e-008	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.30e+000	91	+1.34e+000	94
Modo: 56	+6.24e-007	0	+9.96e-003	1	+1.20e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.31e+000	92	+1.34e+000	94
Modo: 57	+7.60e-009	0	+4.14e-003	0	+3.68e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.32e+000	92	+1.35e+000	94
Modo: 58	+2.63e-008	0	+5.36e-003	0	+3.56e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.32e+000	92	+1.35e+000	94
Modo: 59	+1.08e-009	0	+6.22e-003	0	+2.36e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.33e+000	93	+1.35e+000	94
Modo: 60	+5.27e-008	0	+1.04e-003	0	+5.97e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.33e+000	93	+1.35e+000	94

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+1.43e+000	+1.43e+000	+1.43e+000

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EY
FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	4.938e+001	7.858e+000	1.273e-001	4.441e-016
2	7.491e+001	1.192e+001	8.388e-002	4.441e-016
3	8.030e+001	1.278e+001	7.824e-002	4.441e-016
4	1.101e+002	1.752e+001	5.707e-002	4.441e-016
5	1.178e+002	1.875e+001	5.333e-002	4.441e-016
6	1.359e+002	2.163e+001	4.624e-002	4.441e-016
7	1.456e+002	2.317e+001	4.317e-002	4.441e-016
8	1.979e+002	3.150e+001	3.175e-002	4.441e-016
9	2.272e+002	3.616e+001	2.765e-002	4.441e-016
10	2.438e+002	3.880e+001	2.578e-002	4.441e-016
11	2.497e+002	3.974e+001	2.516e-002	4.441e-016
12	2.561e+002	4.077e+001	2.453e-002	4.441e-016
13	2.968e+002	4.723e+001	2.117e-002	4.441e-016
14	3.431e+002	5.461e+001	1.831e-002	4.441e-016
15	3.529e+002	5.617e+001	1.780e-002	4.441e-016
16	3.617e+002	5.757e+001	1.737e-002	4.441e-016
17	3.883e+002	6.180e+001	1.618e-002	4.441e-016
18	4.098e+002	6.522e+001	1.533e-002	4.441e-016
19	4.292e+002	6.830e+001	1.464e-002	4.441e-016
20	4.367e+002	6.951e+001	1.439e-002	4.441e-016
21	4.619e+002	7.352e+001	1.360e-002	4.441e-016
22	4.838e+002	7.700e+001	1.299e-002	4.441e-016
23	4.983e+002	7.930e+001	1.261e-002	4.441e-016
24	5.263e+002	8.376e+001	1.194e-002	4.441e-016
25	5.478e+002	8.718e+001	1.147e-002	4.441e-016
26	6.537e+002	1.040e+002	9.611e-003	4.441e-016
27	6.899e+002	1.098e+002	9.107e-003	4.441e-016
28	7.225e+002	1.150e+002	8.696e-003	4.441e-016
29	7.612e+002	1.211e+002	8.255e-003	4.441e-016
30	7.622e+002	1.213e+002	8.243e-003	4.441e-016

Novembre 2016

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
31	7.972e+002	1.269e+002	7.882e-003	4.441e-016
32	8.100e+002	1.289e+002	7.757e-003	4.441e-016
33	8.297e+002	1.320e+002	7.573e-003	4.441e-016
34	8.478e+002	1.349e+002	7.411e-003	4.441e-016
35	8.591e+002	1.367e+002	7.314e-003	4.441e-016
36	8.651e+002	1.377e+002	7.263e-003	4.441e-016
37	8.663e+002	1.379e+002	7.253e-003	4.441e-016
38	8.706e+002	1.386e+002	7.217e-003	4.441e-016
39	8.955e+002	1.425e+002	7.017e-003	4.441e-016
40	9.085e+002	1.446e+002	6.916e-003	4.441e-016
41	9.181e+002	1.461e+002	6.843e-003	4.441e-016
42	9.263e+002	1.474e+002	6.783e-003	4.441e-016
43	9.768e+002	1.555e+002	6.432e-003	4.441e-016
44	9.939e+002	1.582e+002	6.321e-003	4.441e-016
45	1.091e+003	1.736e+002	5.761e-003	4.441e-016
46	1.114e+003	1.773e+002	5.639e-003	4.441e-016
47	1.130e+003	1.799e+002	5.559e-003	4.441e-016
48	1.153e+003	1.835e+002	5.449e-003	4.441e-016
49	1.322e+003	2.104e+002	4.753e-003	4.441e-016
50	1.355e+003	2.157e+002	4.637e-003	4.441e-016
51	1.523e+003	2.425e+002	4.124e-003	4.441e-016
52	1.546e+003	2.460e+002	4.064e-003	4.441e-016
53	1.606e+003	2.556e+002	3.912e-003	4.441e-016
54	1.636e+003	2.604e+002	3.840e-003	4.441e-016
55	1.659e+003	2.640e+002	3.788e-003	4.441e-016
56	1.667e+003	2.654e+002	3.768e-003	4.441e-016
57	1.684e+003	2.680e+002	3.731e-003	4.441e-016
58	1.761e+003	2.803e+002	3.568e-003	4.441e-016
59	1.807e+003	2.877e+002	3.476e-003	4.441e-016
60	1.824e+003	2.903e+002	3.445e-003	4.441e-016

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	-1.128e+000	-1.320e-002
2	-2.821e-002	2.599e-001
3	9.347e-003	-2.668e-001
4	-9.052e-002	7.509e-002
5	-1.136e-001	-1.639e-001
6	4.666e-002	2.281e-001
7	1.860e-001	-1.577e-001
8	-6.628e-002	-6.308e-002
9	-1.662e-001	3.475e-002
10	-4.825e-002	1.511e-001
11	1.260e-002	5.942e-001
12	1.197e-002	3.573e-001
13	-5.943e-002	4.378e-002
14	1.482e-001	-5.004e-002
15	-6.565e-002	-7.886e-002
16	-1.804e-003	-1.234e-001
17	8.069e-003	1.983e-001
18	-4.186e-002	2.523e-001
19	-5.355e-002	-2.358e-001
20	-3.778e-003	-2.831e-001
21	9.436e-003	-1.558e-001

Modo	Direz.X	Direz.Y
22	3.109e-002	6.328e-002
23	-9.274e-003	-5.336e-002
24	5.468e-003	-2.122e-001
25	-1.443e-002	4.488e-002
26	5.309e-003	-7.182e-002
27	-7.744e-003	5.260e-003
28	-9.950e-003	-2.953e-002
29	-4.757e-003	4.613e-002
30	1.565e-001	-2.701e-003
31	7.393e-003	2.393e-002
32	-1.248e-002	-4.271e-002
33	7.083e-003	4.916e-002
34	-1.109e-002	-2.120e-003
35	1.453e-002	3.281e-004
36	-1.232e-002	-3.801e-002
37	1.077e-002	2.530e-002
38	-2.339e-002	-2.013e-004
39	-1.591e-002	7.093e-002
40	7.782e-004	7.747e-005
41	-9.719e-004	-4.511e-003
42	-2.546e-003	-1.561e-002
43	2.604e-003	-4.778e-002
44	-4.445e-003	1.128e-001
45	7.758e-004	2.236e-001
46	4.058e-004	-1.502e-001
47	6.491e-004	1.899e-001
48	6.252e-004	7.821e-002
49	7.619e-004	-5.760e-002
50	-4.899e-004	8.130e-002
51	-7.198e-004	-1.791e-001
52	7.360e-005	-2.667e-002
53	2.575e-004	-3.946e-002
54	-4.150e-004	7.099e-002
55	-2.049e-004	-4.759e-002
56	7.900e-004	-9.980e-002
57	-8.716e-005	-6.432e-002
58	1.622e-004	7.323e-002
59	-3.290e-005	7.885e-002
60	-2.296e-004	-3.223e-002

**MASSA ECCITATA
PER QUOTA Z MAGGIORE DI :0.00**

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.27e+000	89	+1.74e-004	0	+2.54e-003	0
Progressiva	+1.27e+000	89	+1.74e-004	0	+2.54e-003	0
Modo: 2	+7.96e-004	0	+6.76e-002	5	+1.08e-001	8
Progressiva	+1.27e+000	89	+6.77e-002	5	+1.11e-001	8
Modo: 3	+8.74e-005	0	+7.12e-002	5	+2.33e-001	16
Progressiva	+1.27e+000	89	+1.39e-001	10	+3.44e-001	24
Modo: 4	+8.19e-003	1	+5.64e-003	0	+3.65e-002	3
Progressiva	+1.28e+000	89	+1.45e-001	10	+3.81e-001	27
Modo: 5	+1.29e-002	1	+2.69e-002	2	+1.21e-001	8
Progressiva	+1.29e+000	90	+1.71e-001	12	+5.02e-001	35

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 6	+2.18e-003	0	+5.20e-002	4	+1.05e-001	7
Progressiva	+1.30e+000	90	+2.24e-001	16	+6.06e-001	42
Modo: 7	+3.46e-002	2	+2.49e-002	2	+7.67e-003	1
Progressiva	+1.33e+000	93	+2.48e-001	17	+6.14e-001	43
Modo: 8	+4.39e-003	0	+3.98e-003	0	+4.24e-003	0
Progressiva	+1.33e+000	93	+2.52e-001	18	+6.18e-001	43
Modo: 9	+2.76e-002	2	+1.21e-003	0	+2.49e-002	2
Progressiva	+1.36e+000	95	+2.54e-001	18	+6.43e-001	45
Modo: 10	+2.33e-003	0	+2.28e-002	2	+1.35e-002	1
Progressiva	+1.36e+000	95	+2.76e-001	19	+6.57e-001	46
Modo: 11	+1.59e-004	0	+3.53e-001	25	+1.47e-002	1
Progressiva	+1.37e+000	95	+6.30e-001	44	+6.71e-001	47
Modo: 12	+1.43e-004	0	+1.28e-001	9	+4.96e-002	3
Progressiva	+1.37e+000	95	+7.57e-001	53	+7.21e-001	50
Modo: 13	+3.53e-003	0	+1.92e-003	0	+1.81e-003	0
Progressiva	+1.37e+000	96	+7.59e-001	53	+7.23e-001	50
Modo: 14	+2.20e-002	2	+2.50e-003	0	+1.93e-002	1
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.62e-001	53	+7.42e-001	52
Modo: 15	+4.31e-003	0	+6.22e-003	0	+1.40e-005	0
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.68e-001	54	+7.42e-001	52
Modo: 16	+3.26e-006	0	+1.52e-002	1	+1.12e-002	1
Progressiva	+1.39e+000	97	+7.83e-001	55	+7.53e-001	53
Modo: 17	+6.51e-005	0	+3.93e-002	3	+7.21e-004	0
Progressiva	+1.40e+000	97	+8.22e-001	57	+7.54e-001	53
Modo: 18	+1.75e-003	0	+6.36e-002	4	+6.34e-002	4
Progressiva	+1.40e+000	97	+8.86e-001	62	+8.17e-001	57
Modo: 19	+2.87e-003	0	+5.56e-002	4	+1.12e-001	8
Progressiva	+1.40e+000	98	+9.42e-001	66	+9.29e-001	65
Modo: 20	+1.43e-005	0	+8.02e-002	6	+2.40e-002	2
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.02e+000	71	+9.53e-001	67
Modo: 21	+8.90e-005	0	+2.43e-002	2	+4.12e-002	3
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+9.94e-001	69
Modo: 22	+9.67e-004	0	+4.00e-003	0	+1.67e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+1.01e+000	71
Modo: 23	+8.60e-005	0	+2.85e-003	0	+1.79e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.05e+000	73	+1.03e+000	72
Modo: 24	+2.99e-005	0	+4.50e-002	3	+2.03e-003	0
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.10e+000	77	+1.03e+000	72
Modo: 25	+2.08e-004	0	+2.01e-003	0	+1.53e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.10e+000	77	+1.05e+000	73
Modo: 26	+2.82e-005	0	+5.16e-003	0	+1.85e-002	1
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.06e+000	74
Modo: 27	+6.00e-005	0	+2.77e-005	0	+1.05e-001	7
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.17e+000	82
Modo: 28	+9.90e-005	0	+8.72e-004	0	+4.96e-005	0
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.17e+000	82
Modo: 29	+2.26e-005	0	+2.13e-003	0	+6.14e-002	4
Progressiva	+1.40e+000	98	+1.11e+000	77	+1.23e+000	86
Modo: 30	+2.45e-002	2	+7.29e-006	0	+4.46e-006	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	77	+1.23e+000	86
Modo: 31	+5.47e-005	0	+5.73e-004	0	+6.77e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	77	+1.24e+000	86
Modo: 32	+1.56e-004	0	+1.82e-003	0	+2.91e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	86

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 33	+5.02e-005	0	+2.42e-003	0	+9.16e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 34	+1.23e-004	0	+4.49e-006	0	+9.41e-008	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 35	+2.11e-004	0	+1.08e-007	0	+1.51e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 36	+1.52e-004	0	+1.44e-003	0	+9.80e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.11e+000	78	+1.24e+000	87
Modo: 37	+1.16e-004	0	+6.40e-004	0	+4.55e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 38	+5.47e-004	0	+4.05e-008	0	+8.91e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 39	+2.53e-004	0	+5.03e-003	0	+7.34e-003	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.25e+000	87
Modo: 40	+6.06e-007	0	+6.00e-009	0	+4.25e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 41	+9.45e-007	0	+2.03e-005	0	+2.32e-006	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 42	+6.48e-006	0	+2.44e-004	0	+1.33e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 43	+6.78e-006	0	+2.28e-003	0	+6.23e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.12e+000	78	+1.26e+000	88
Modo: 44	+1.98e-005	0	+1.27e-002	1	+1.35e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.14e+000	79	+1.26e+000	88
Modo: 45	+6.02e-007	0	+5.00e-002	3	+4.27e-002	3
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.19e+000	83	+1.30e+000	91
Modo: 46	+1.65e-007	0	+2.25e-002	2	+1.61e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.21e+000	84	+1.30e+000	91
Modo: 47	+4.21e-007	0	+3.61e-002	3	+1.24e-002	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.24e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 48	+3.91e-007	0	+6.12e-003	0	+3.45e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.25e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 49	+5.81e-007	0	+3.32e-003	0	+2.25e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.25e+000	87	+1.32e+000	92
Modo: 50	+2.40e-007	0	+6.61e-003	0	+1.21e-002	1
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.26e+000	88	+1.33e+000	93
Modo: 51	+5.18e-007	0	+3.21e-002	2	+6.65e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	93
Modo: 52	+5.42e-009	0	+7.11e-004	0	+5.02e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	94
Modo: 53	+6.63e-008	0	+1.56e-003	0	+1.32e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.29e+000	90	+1.34e+000	94
Modo: 54	+1.72e-007	0	+5.04e-003	0	+5.49e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.30e+000	91	+1.34e+000	94
Modo: 55	+4.20e-008	0	+2.27e-003	0	+5.47e-008	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.30e+000	91	+1.34e+000	94
Modo: 56	+6.24e-007	0	+9.96e-003	1	+1.20e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.31e+000	92	+1.34e+000	94
Modo: 57	+7.60e-009	0	+4.14e-003	0	+3.68e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.32e+000	92	+1.35e+000	94
Modo: 58	+2.63e-008	0	+5.36e-003	0	+3.56e-005	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.32e+000	92	+1.35e+000	94
Modo: 59	+1.08e-009	0	+6.22e-003	0	+2.36e-004	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.33e+000	93	+1.35e+000	94

Novembre 2016

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 60	+5.27e-008	0	+1.04e-003	0	+5.97e-003	0
Progressiva	+1.43e+000	100	+1.33e+000	93	+1.35e+000	94

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+1.43e+000	+1.43e+000	+1.43e+000

Lavoro: **scala F** Intestazione lavoro: **scala F**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **Eurocodice 3 - NTC 2008**
 Gruppo: **1** Descrizione: **Cosciali**
 Tabella: **Tabella travi**
 Tipo acciaio: **S 275** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive**
 γ_{M0} : **1.050** γ_{M1} : **1.050** $\gamma_{M1'}$: **1.050** γ_{M2} : **1.250** γ_{RV} : **0.000** γ_{M0} Pf: **1.000** γ_{M1} Pf: **1.000**
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 19 NF 1 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-342	-75	245	0	-54	8	1	0.01	0.01	0.04	
1B	0	-342	61	245	0	-54	-8	1	0.01	0.01	0.04	
1A	10	-341	-75	245	0	-80	1	1	0.01	0.01	0.04	
1B	10	-341	61	245	0	-80	-2	1	0.01	0.01	0.04	
1A	19	-339	-75	245	0	-105	-6	1	0.01	0.01	0.05	
1B	19	-339	61	245	0	-105	4	1	0.01	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-342	-105	8	1	0.8422	0.9974	0.9940	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'yx'= 45
1B	-342	-105	-8	1	0.8422	0.9974	0.9952	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 2 NI 1 NF 6 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.
 qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-223	120	70	0	11	-83	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-223	308	70	0	11	-105	1	0.01	0.00	0.05	
1A	15	-223	117	70	0	0	-66	1	0.00	0.00	0.03	
1B	15	-223	305	70	0	0	-58	1	0.01	0.00	0.03	
1A	30	-223	115	70	0	-10	-50	1	0.00	0.00	0.05	
1B	30	-223	303	70	0	-10	-11	1	0.01	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-223	11	-83	1	0.6773	0.9949	0.9985	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx' =	69
1B	-223	11	-105	1	0.6773	0.9949	0.9983	--	--	0.01	--	0.11	Snell. 'zx' =	69

ASTA NUM. 3 NI 2 NF 3 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-424	-56	271	0	-114	7	1	0.01	0.01	0.05	
1B	0	-424	80	271	0	-114	-9	1	0.01	0.01	0.05	
1A	10	-423	-56	271	0	-146	1	1	0.01	0.01	0.07	
1B	10	-423	80	271	0	-146	-1	1	0.01	0.01	0.07	
1A	19	-421	-56	271	0	-177	-4	1	0.01	0.01	0.08	
1B	19	-421	80	271	0	-177	7	1	0.01	0.01	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-424	-177	7	1	0.8422	0.9968	0.9940	--	--	0.01	--	0.13	Snell. 'yx' = 45
1B	-424	-177	-9	1	0.8422	0.9968	0.9928	--	--	0.01	--	0.13	Snell. 'yx' = 45

ASTA NUM. 4 NI 3 NF 8 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-247	131	70	0	11	-107	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-247	387	70	0	11	-177	1	0.01	0.00	0.08	
1A	15	-247	128	70	0	0	-91	1	0.00	0.00	0.04	
1B	15	-247	385	70	0	0	-115	1	0.01	0.00	0.06	
1A	30	-247	125	70	0	-10	-75	1	0.00	0.00	0.05	
1B	30	-247	382	70	0	-10	-54	1	0.01	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-247	11	-107	1	0.6773	0.9944	0.9983	--	--	0.01	--	0.11	Snell. 'zx' = 69
1B	-247	11	-177	1	0.6773	0.9944	0.9982	--	--	0.01	--	0.14	Snell. 'zx' = 69

ASTA NUM. 5 NI 6 NF 21 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-269	-77	195	0	-11	7	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	-269	53	195	0	-11	-5	1	0.01	0.00	0.03	
1A	10	-267	-77	195	0	-31	-0	1	0.01	0.00	0.01	
1B	10	-267	53	195	0	-31	-0	1	0.01	0.00	0.01	
1A	19	-266	-77	195	0	-50	-8	1	0.01	0.00	0.04	
1B	19	-266	53	195	0	-50	5	1	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-269	-50	-8	1	0.8422	0.9979	0.9951	--	--	0.01	--	0.07	Snell. 'yx'= 45
1B	-269	-50	-5	1	0.8422	0.9979	0.9951	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 6 NI 22 NF 23 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		-----	-----	-----	-----	-----	-----		-----	-----	-----	
		kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-195	-70	142	0	20	7	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-195	47	142	0	20	-5	1	0.00	0.00	0.02	
1A	10	-194	-70	142	0	6	-0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	10	-194	47	142	0	6	-0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	19	-192	-70	142	0	-8	-7	1	0.00	0.00	0.03	
1B	19	-192	47	142	0	-8	4	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-195	20	-7	1	0.8422	0.9983	0.9964	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'yx'= 45
1B	-195	20	-5	1	0.8422	0.9983	0.9964	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 7 NI 24 NF 25 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		-----	-----	-----	-----	-----	-----		-----	-----	-----	
		kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-129	-59	97	0	40	5	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-129	36	97	0	40	-4	1	0.00	0.00	0.02	
1A	10	-127	-59	97	0	30	-0	1	0.00	0.00	0.01	
1B	10	-127	36	97	0	30	-0	1	0.00	0.00	0.01	
1A	19	-126	-59	97	0	20	-6	1	0.00	0.00	0.03	
1B	19	-126	36	97	0	20	3	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-129	40	-6	1	0.8422	0.9990	0.9976	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'yx'= 45
1B	-129	40	-4	1	0.8422	0.9990	0.9976	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 8 NI 26 NF 27 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		-----	-----	-----	-----	-----	-----		-----	-----	-----	
		kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-109	-46	111	0	59	4	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-109	23	111	0	59	-2	1	0.00	0.00	0.03	

Novembre 2016

1A	10	-107	-46	111	0	47	-0	1	0.00	0.00	0.02
1B	10	-107	23	111	0	47	-0	1	0.00	0.00	0.02
1A	19	-105	-46	111	0	35	-5	1	0.00	0.00	0.02
1B	19	-105	23	111	0	35	2	1	0.00	0.00	0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-109	59	-5	1	0.8422	0.9992	0.9980	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'yx'= 45
1B	-109	59	-2	1	0.8422	0.9992	0.9981	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 9 NI 28 NF 29 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx ----- kg	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-84	-31	136	0	68	3	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-84	8	136	0	68	-1	1	0.00	0.00	0.03	
1A	10	-82	-31	136	0	53	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	10	-82	8	136	0	53	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1A	19	-81	-31	136	0	38	-3	1	0.00	0.00	0.02	
1B	19	-81	8	136	0	38	1	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-84	68	-3	1	0.8422	0.9994	0.9985	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'yx'= 45
1B	-84	68	-1	1	0.8422	0.9994	0.9988	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 10 NI 30 NF 31 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx ----- kg	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-50	-15	147	0	62	1	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-50	-8	147	0	62	1	1	0.00	0.00	0.03	
1A	10	-48	-15	147	0	46	-0	1	0.00	0.00	0.02	
1B	10	-48	-8	147	0	46	-0	1	0.00	0.00	0.02	
1A	19	-46	-15	147	0	30	-2	1	0.00	0.00	0.01	
1B	19	-46	-8	147	0	30	-1	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-50	62	-2	1	0.8422	0.9996	0.9992	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45
1B	-50	62	-1	1	0.8422	0.9996	0.9993	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 11 NI 32 NF 33 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx ----- kg	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota

1A	0	-6	-30	143	0	41	3	1	0.00	0.00	0.02
1B	0	-6	6	143	0	41	-1	1	0.00	0.00	0.02
1A	10	-4	-30	143	0	29	-0	1	0.00	0.00	0.01
1B	10	-4	6	143	0	29	-0	1	0.00	0.00	0.01
1A	19	-2	-30	143	0	16	-3	1	0.00	0.00	0.01
1B	19	-2	6	143	0	16	0	1	0.00	0.00	0.01

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-6	41	-3	1	0.8422	1.0000	0.9999	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'yx'= 45
1B	-6	41	-1	1	0.8422	1.0000	0.9999	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 12 NI 34 NF 35 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	48	-40	124	0	8	4	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	48	30	124	0	8	-2	1	0.00	0.00	0.01	
1A	10	50	-40	124	0	-4	0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	10	50	30	124	0	-4	1	1	0.00	0.00	0.00	
1A	19	52	-40	124	0	-15	-4	1	0.00	0.00	0.02	
1B	19	52	30	124	0	-15	3	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

ASTA NUM. 13 NI 36 NF 37 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-201	-53	40	0	-23	4	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-201	-19	40	0	-23	1	1	0.00	0.00	0.01	
1A	10	-200	-53	40	0	-28	-1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	10	-200	-19	40	0	-28	-1	1	0.00	0.00	0.01	
1A	19	-198	-53	40	0	-33	-6	1	0.00	0.00	0.03	
1B	19	-198	-19	40	0	-33	-2	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-201	-33	-6	1	0.8422	0.9985	0.9968	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'yx'= 45
1B	-201	-33	-2	1	0.8422	0.9985	0.9973	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 14 NI 8 NF 40 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO



Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-348	-48	218	0	-54	5	1	0.01	0.01	0.03	
1B	0	-348	82	218	0	-54	-8	1	0.01	0.01	0.04	
1A	10	-346	-48	218	0	-78	-0	1	0.01	0.01	0.04	
1B	10	-346	82	218	0	-78	-0	1	0.01	0.01	0.04	
1A	19	-344	-48	218	0	-102	-5	1	0.01	0.01	0.05	
1B	19	-344	82	218	0	-102	8	1	0.01	0.01	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-348	-102	-5	1	0.8422	0.9974	0.9936	--	--	0.01	--	0.08	Snell. 'yx' = 45
1B	-348	-102	-8	1	0.8422	0.9974	0.9936	--	--	0.01	--	0.09	Snell. 'yx' = 45

ASTA NUM. 15 NI 41 NF 42 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-270	-42	162	0	-7	4	1	0.01	0.00	0.02	
1B	0	-270	75	162	0	-7	-7	1	0.01	0.00	0.04	
1A	10	-268	-42	162	0	-24	-0	1	0.01	0.00	0.01	
1B	10	-268	75	162	0	-24	-0	1	0.01	0.00	0.01	
1A	19	-266	-42	162	0	-40	-4	1	0.01	0.00	0.02	
1B	19	-266	75	162	0	-40	7	1	0.01	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-270	-40	-4	1	0.8422	0.9978	0.9951	--	--	0.01	--	0.05	Snell. 'yx' = 45
1B	-270	-40	-7	1	0.8422	0.9978	0.9951	--	--	0.01	--	0.06	Snell. 'yx' = 45

ASTA NUM. 16 NI 43 NF 44 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-196	-31	113	0	29	3	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-196	65	113	0	29	-6	1	0.00	0.00	0.03	
1A	10	-195	-31	113	0	18	-0	1	0.00	0.00	0.01	
1B	10	-195	65	113	0	18	-0	1	0.00	0.00	0.01	
1A	19	-193	-31	113	0	6	-3	1	0.00	0.00	0.02	
1B	19	-193	65	113	0	6	6	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-196	29	-3	1	0.8422	0.9984	0.9965	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'yx' = 45

Novembre 2016

1B -196 29 -6 1 0.8422 0.9984 0.9964 -- -- 0.00 -- 0.05 Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 17 NI 45 NF 46 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-129	-18	80	0	55	1	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-129	51	80	0	55	-5	1	0.00	0.00	0.03	
1A	10	-127	-18	80	0	49	-0	1	0.00	0.00	0.02	
1B	10	-127	51	80	0	49	-0	1	0.00	0.00	0.02	
1A	19	-126	-18	80	0	44	-2	1	0.00	0.00	0.02	
1B	19	-126	51	80	0	44	5	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-129	55	-2	1	0.8422	0.9991	0.9980	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45
1B	-129	55	-5	1	0.8422	0.9991	0.9976	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 18 NI 47 NF 48 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-82	-3	98	0	70	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-82	36	98	0	70	-4	1	0.00	0.00	0.03	
1A	10	-80	-3	98	0	66	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	10	-80	36	98	0	66	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1A	19	-78	-3	98	0	63	-1	1	0.00	0.00	0.03	
1B	19	-78	36	98	0	63	3	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-82	70	-1	1	0.8422	0.9994	0.9996	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45
1B	-82	70	-4	1	0.8422	0.9994	0.9985	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 19 NI 49 NF 50 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-46	13	102	0	72	-2	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-46	21	102	0	72	-2	1	0.00	0.00	0.03	
1A	10	-44	13	102	0	70	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	10	-44	21	102	0	70	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1A	19	-42	13	102	0	67	1	1	0.00	0.00	0.03	
1B	19	-42	21	102	0	67	2	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

Novembre 2016

-- kg		----- kg*m										
1A	-46	72	-2	1	0.8422	0.9997	0.9993	--	--	0.00	--	0.04 Snell. 'yx' = 45
1B	-46	72	-2	1	0.8422	0.9997	0.9992	--	--	0.00	--	0.05 Snell. 'yx' = 45
ASTA NUM. 20		NI 51	NF 52	Lungh.	19.4 cm	SEZ.	1	Rp	B=	15.0	H=	1.5 cm
		Sollecitazioni di calcolo e di verifica								Indici <= 1 : VERIFICATO		
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
-- cm		----- kg		----- kg*m								
1A	0	-1	-1	91	0	63	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-1	35	91	0	63	-4	1	0.00	0.00	0.03	
1A	10	1	-1	91	0	60	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	10	1	35	91	0	60	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1A	19	3	-1	91	0	57	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	19	3	35	91	0	57	3	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-1	63	-0	1	0.8422	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.03 Snell.	'yx'= 45
1B	-1	63	-4	1	0.8422	1.0000	1.0000	--	--	0.00	--	0.05 Snell.	'yx'= 45
ASTA NUM. 21		NI 53	NF 54	Lungh.	19.4 cm	SEZ.	1	Rp	B=	15.0	H=	1.5 cm	
		Sollecitazioni di calcolo e di verifica							Indici <= 1 : VERIFICATO				
NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota	
		----- kg			----- kg*m				-----				
1A	0	47	-23	67	0	42	2	1	0.00	0.00	0.02		
1B	0	47	44	67	0	42	-5	1	0.00	0.00	0.02		
1A	10	49	-23	67	0	37	-0	1	0.00	0.00	0.02		
1B	10	49	44	67	0	37	-0	1	0.00	0.00	0.02		
1A	19	50	-23	67	0	32	-3	1	0.00	0.00	0.02		
1B	19	50	44	67	0	32	4	1	0.00	0.00	0.02		

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	-- kg	----- kg*m											
ASTA NUM. 22		NI 55	NF 56	Lungh.	19.4 cm	SEZ.	1	Rp	B=	15.0	H=	1.5 cm	
		Sollecitazioni di calcolo e di verifica								Indici <= 1 : VERIFICATO			
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota	
	-- cm	----- kg			----- kg*m								
1A	0	-43	-55	81	0	16	7	1	0.00	0.00	0.03		
1B	0	-43	-17	81	0	16	3	1	0.00	0.00	0.01		
1A	10	-41	-55	81	0	8	1	1	0.00	0.00	0.01		
1B	10	-41	-17	81	0	8	1	1	0.00	0.00	0.00		
1A	19	-39	-55	81	0	1	-4	1	0.00	0.00	0.02		
1B	19	-39	-17	81	0	1	-1	1	0.00	0.00	0.00		

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-43	16	7	1	0.8422	0.9997	0.9994	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45
1B	-43	16	3	1	0.8422	0.9997	0.9996	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'yx'= 45
ASTA NUM. 23 NI 40 NF 41 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm													

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-189	124	65	0	10	-55	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-189	308	65	0	10	-102	1	0.01	0.00	0.05	
1A	15	-189	121	65	0	-0	-38	1	0.00	0.00	0.02	
1B	15	-189	305	65	0	-0	-54	1	0.01	0.00	0.03	
1A	30	-189	119	65	0	-10	-22	1	0.00	0.00	0.05	
1B	30	-189	303	65	0	-10	-7	1	0.01	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-189	-10	-55	1	0.6773	0.9957	0.9986	--	--	0.00	--	0.08	Snell. 'zx'= 69
1B	-189	-10	-102	1	0.6773	0.9957	0.9985	--	--	0.00	--	0.10	Snell. 'zx'= 69
ASTA NUM. 24 NI 42 NF 43 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm													

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-135	115	56	0	8	-16	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-135	231	56	0	8	-40	1	0.01	0.00	0.04	
1A	15	-135	112	56	0	-0	1	1	0.00	0.00	0.00	
1B	15	-135	228	56	0	-0	-5	1	0.01	0.00	0.00	
1A	30	-135	109	56	0	-9	18	1	0.00	0.00	0.04	
1B	30	-135	226	56	0	-9	29	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-135	-9	18	1	0.6773	0.9969	0.9987	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx'= 69
1B	-135	-9	-40	1	0.6773	0.9969	0.9987	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 69
ASTA NUM. 25 NI 44 NF 45 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm													

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota



Novembre 2016

	cm		kg		kg*m							
1A	0	-90	100	44	0	6	14	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-90	160	44	0	6	6	1	0.00	0.00	0.03	
1A	15	-90	98	44	0	-0	28	1	0.00	0.00	0.01	
1B	15	-90	157	44	0	-0	31	1	0.00	0.00	0.01	
1A	30	-90	95	44	0	-7	42	1	0.00	0.00	0.03	
1B	30	-90	155	44	0	-7	55	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-90	-7	42	1	0.6773	0.9979	0.9993	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 69
1B	-90	-7	55	1	0.6773	0.9979	0.9993	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 69

ASTA NUM. 26 NI 46 NF 47 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-88	77	30	0	4	44	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-88	99	30	0	4	29	1	0.00	0.00	0.02	
1A	15	-88	74	30	0	-0	57	1	0.00	0.00	0.03	
1B	15	-88	97	30	0	-0	41	1	0.00	0.00	0.02	
1A	30	-88	71	30	0	-5	70	1	0.00	0.00	0.03	
1B	30	-88	94	30	0	-5	54	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-88	-5	70	1	0.6773	0.9980	0.9994	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 69
1B	-88	-5	54	1	0.6773	0.9980	0.9994	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx'= 69

ASTA NUM. 27 NI 48 NF 49 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-100	27	14	0	2	63	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-100	65	14	0	2	37	1	0.00	0.00	0.02	
1A	15	-100	24	14	0	-0	68	1	0.00	0.00	0.03	
1B	15	-100	62	14	0	-0	45	1	0.00	0.00	0.02	
1A	30	-100	21	14	0	-2	72	1	0.00	0.00	0.03	
1B	30	-100	59	14	0	-2	53	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											



kg

 $\text{kg}^* \text{m}$

1A	-100	-2	72	1	0.6773	0.9977	0.9994	--	--	0.00	--	0.05 Snell.	'zx' = 69
1B	-100	-2	53	1	0.6773	0.9977	0.9993	--	--	0.00	--	0.04 Snell.	'zx' = 69

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	---	---	---	---	---	---						
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-96	-17	12	0	2	67	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-96	25	12	0	2	35	1	0.00	0.00	0.02	
1A	15	-96	-20	12	0	-0	65	1	0.00	0.00	0.03	
1B	15	-96	22	12	0	-0	38	1	0.00	0.00	0.02	
1A	30	-96	-22	12	0	-2	63	1	0.00	0.00	0.03	
1B	30	-96	19	12	0	-2	40	1	0.00	0.00	0.02	

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{\min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-96	-2	67	1	0.6773	0.9978	0.9994	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx' = 69
1B	-96	-2	40	1	0.6773	0.9978	0.9994	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx' = 69

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-78	-52	29	0	4	57	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-78	-24	29	0	4	24	1	0.00	0.00	0.02	
1A	15	-78	-54	29	0	-0	49	1	0.00	0.00	0.02	
1B	15	-78	-26	29	0	-0	20	1	0.00	0.00	0.01	
1A	30	-78	-57	29	0	-4	42	1	0.00	0.00	0.02	
1B	30	-78	-29	29	0	-4	15	1	0.00	0.00	0.02	

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{\min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-78	-4	57	1	0.6773	0.9982	0.9995	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx' = 69
1B	-78	-4	24	1	0.6773	0.9982	0.9995	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx' = 69

0.1700 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici ≤ 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg			kg*m							
1A	0	-67	-93	46	0	5	32	1	0.00	0.00	0.02	

Novembre 2016

1B	0	-67	-61	46	0	5	4	1	0.00	0.00	0.02
1A	12	-67	-95	46	0	-1	23	1	0.00	0.00	0.01
1B	12	-67	-63	46	0	-1	-6	1	0.00	0.00	0.00
1A	23	-67	-97	46	0	-6	15	1	0.00	0.00	0.03
1B	23	-67	-65	46	0	-6	-17	1	0.00	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-67	-6	32	1	0.7827	0.9987	0.9995	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx'= 54
1B	-67	-6	-17	1	0.7827	0.9987	0.9994	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 54

ASTA NUM. 31 NI 56 NF 59 Lungh. 43.2 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-84	8	-4	0	-1	1	1	0.00	0.00	0.00	
1B	0	-84	39	-4	0	-1	-21	1	0.00	0.00	0.01	
1A	22	-84	4	-4	0	0	2	1	0.00	0.00	0.00	
1B	22	-84	35	-4	0	0	-13	1	0.00	0.00	0.01	
1A	43	-84	0	-4	0	1	3	1	0.00	0.00	0.01	
1B	43	-84	31	-4	0	1	-7	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-84	1	3	1	0.4750	0.9973	0.9994	--	--	0.00	--	0.01	Snell. 'zx'= 100
1B	-84	1	-21	1	0.4750	0.9973	0.9994	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx'= 100

ASTA NUM. 32 NI 21 NF 22 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-169	118	65	0	10	-36	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	-169	233	65	0	10	-50	1	0.01	0.00	0.05	
1A	15	-169	115	65	0	-0	-18	1	0.00	0.00	0.01	
1B	15	-169	231	65	0	-0	-15	1	0.01	0.00	0.01	
1A	30	-169	112	65	0	-10	-1	1	0.00	0.00	0.05	
1B	30	-169	228	65	0	-10	20	1	0.01	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-169	-10	-36	1	0.6773	0.9962	0.9987	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'zx'= 69



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B -169 -10 -50 1 0.6773 0.9962 0.9985 -- -- 0.00 -- 0.08 Snell. 'zx'= 69

ASTA NUM. 33 NI 23 NF 24 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-120	112	56	0	8	1	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-120	162	56	0	8	-8	1	0.01	0.00	0.04	
1A	15	-120	109	56	0	-0	17	1	0.00	0.00	0.01	
1B	15	-120	160	56	0	-0	16	1	0.00	0.00	0.01	
1A	30	-120	106	56	0	-9	33	1	0.00	0.00	0.04	
1B	30	-120	157	56	0	-9	40	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-120	-9	33	1	0.6773	0.9973	0.9990	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 69
1B	-120	-9	40	1	0.6773	0.9973	0.9990	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 69

ASTA NUM. 34 NI 25 NF 26 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-95	74	44	0	6	28	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-95	122	44	0	6	20	1	0.00	0.00	0.03	
1A	15	-95	72	44	0	-0	37	1	0.00	0.00	0.02	
1B	15	-95	119	44	0	-0	40	1	0.00	0.00	0.02	
1A	30	-95	69	44	0	-7	46	1	0.00	0.00	0.03	
1B	30	-95	116	44	0	-7	59	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-95	-7	46	1	0.6773	0.9978	0.9993	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 69
1B	-95	-7	59	1	0.6773	0.9978	0.9993	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 69

ASTA NUM. 35 NI 27 NF 28 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-127	16	30	0	4	43	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-127	101	30	0	4	35	1	0.00	0.00	0.02	
1A	15	-127	14	30	0	-0	44	1	0.00	0.00	0.02	
1B	15	-127	99	30	0	-0	52	1	0.00	0.00	0.02	



Novembre 2016

1A	30	-127	11	30	0	-5	45	1	0.00	0.00	0.02
1B	30	-127	96	30	0	-5	68	1	0.00	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-127	-5	45	1	0.6773	0.9971	0.9992	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx'= 69
1B	-127	-5	68	1	0.6773	0.9971	0.9991	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 69

ASTA NUM. 36 NI 29 NF 30 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-145	-33	14	0	2	47	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-145	72	14	0	2	38	1	0.00	0.00	0.02	
1A	15	-145	-36	14	0	-0	40	1	0.00	0.00	0.02	
1B	15	-145	69	14	0	-0	50	1	0.00	0.00	0.02	
1A	30	-145	-38	14	0	-2	33	1	0.00	0.00	0.02	
1B	30	-145	66	14	0	-2	62	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-145	-2	47	1	0.6773	0.9967	0.9990	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 69
1B	-145	-2	62	1	0.6773	0.9967	0.9990	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 69

ASTA NUM. 37 NI 31 NF 32 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-148	-73	12	0	2	37	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-148	32	12	0	2	30	1	0.00	0.00	0.01	
1A	15	-148	-76	12	0	-0	24	1	0.00	0.00	0.01	
1B	15	-148	30	12	0	-0	36	1	0.00	0.00	0.02	
1A	30	-148	-78	12	0	-2	11	1	0.00	0.00	0.01	
1B	30	-148	27	12	0	-2	41	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-148	-2	37	1	0.6773	0.9966	0.9989	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx'= 69
1B	-148	-2	41	1	0.6773	0.9966	0.9990	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx'= 69

ASTA NUM. 38 NI 33 NF 34 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Novembre 2016

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-135	-103	29	0	4	16	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-135	-18	29	0	4	7	1	0.00	0.00	0.02	
1A	15	-135	-106	29	0	-0	12	1	0.00	0.00	0.01	
1B	15	-135	-20	29	0	-0	-7	1	0.00	0.00	0.00	
1A	30	-135	-108	29	0	-4	8	1	0.00	0.00	0.02	
1B	30	-135	-23	29	0	-4	-22	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-135	-4	16	1	0.6773	0.9969	0.9990	--	--	0.00	--	0.03 Snell.	'zx'= 69
1B	-135	-4	-22	1	0.6773	0.9969	0.9988	--	--	0.00	--	0.04 Snell.	'zx'= 69

ASTA NUM. 39 NI 35 NF 99 Lungh. 23.4 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-114	-129	42	0	4	-15	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-114	-76	42	0	4	-30	1	0.00	0.00	0.02	
1A	12	-114	-131	42	0	-0	-25	1	0.00	0.00	0.01	
1B	12	-114	-78	42	0	-0	-45	1	0.00	0.00	0.02	
1A	23	-114	-133	42	0	-5	-34	1	0.00	0.00	0.03	
1B	23	-114	-80	42	0	-5	-60	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-114	-5	-34	1	0.7827	0.9978	0.9991	--	--	0.00	--	0.04 Snell.	'zx'= 54
1B	-114	-5	-60	1	0.7827	0.9978	0.9992	--	--	0.00	--	0.06 Snell.	'zx'= 54

ASTA NUM. 40 NI 37 NF 16 Lungh. 6.4 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-34	-324	-46	0	-2	-20	1	0.01	0.00	0.01	
1B	0	-34	167	-46	0	-2	-33	1	0.01	0.00	0.02	
1A	3	-34	-325	-46	0	-0	-31	1	0.01	0.00	0.01	
1B	3	-34	166	-46	0	-0	-27	1	0.01	0.00	0.01	
1A	6	-34	-325	-46	0	1	-42	1	0.01	0.00	0.02	
1B	6	-34	166	-46	0	1	-21	1	0.01	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-34	-2	-42	1	1.0000	0.9996	0.9997	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx'= 15
1B	-34	-2	-33	1	1.0000	0.9996	0.9997	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx'= 15

ASTA NUM. 41 NI 16 NF 57 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg			kg*m							
1A	0	-132	-28	2	0	-17	8	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-132	-10	2	0	-17	6	1	0.00	0.00	0.03	
1A	10	-130	-28	2	0	-18	7	1	0.00	0.00	0.03	
1B	10	-130	-10	2	0	-18	4	1	0.00	0.00	0.02	
1A	19	-129	-28	2	0	-18	6	1	0.00	0.00	0.03	
1B	19	-129	-10	2	0	-18	1	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-132	-18	8	1	0.8422	0.9991	1.0005	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'yx'= 45
1B	-132	-18	6	1	0.8422	0.9991	0.9996	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 42 NI 59 NF 38 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg			kg*m							
1A	0	-28	-63	112	0	6	6	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-28	-44	112	0	6	4	1	0.00	0.00	0.02	
1A	10	-26	-63	112	0	-6	-0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	10	-26	-44	112	0	-6	-0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	19	-24	-63	112	0	-17	-6	1	0.00	0.00	0.03	
1B	19	-24	-44	112	0	-17	-4	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-28	-17	-6	1	0.8422	0.9998	0.9995	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45
1B	-28	-17	-4	1	0.8422	0.9998	0.9995	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 43 NI 57 NF 70 Lungh. 5.5 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
		kg			kg*m							
1A	0	77	-428	-1	0	3	-15	1	0.01	0.00	0.01	



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1B	0	77	79	-1	0	3	-26	1	0.00	0.00	0.01
1A	3	77	-428	-1	0	3	-13	1	0.01	0.00	0.01
1B	3	77	78	-1	0	3	-37	1	0.00	0.00	0.02
1A	6	77	-429	-1	0	3	-11	1	0.01	0.00	0.01
1B	6	77	78	-1	0	3	-49	1	0.00	0.00	0.02

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 44 NI 38 NF 58 Lungh. 29.2 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-40	21	45	0	6	-9	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-40	39	45	0	6	-13	1	0.00	0.00	0.03	
1A	15	-40	18	45	0	-1	-6	1	0.00	0.00	0.00	
1B	15	-40	37	45	0	-1	-7	1	0.00	0.00	0.00	
1A	29	-40	16	45	0	-7	-4	1	0.00	0.00	0.03	
1B	29	-40	34	45	0	-7	-2	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-40	-7	-9	1	0.6909	0.9991	0.9997	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx' = 67
1B	-40	-7	-13	1	0.6909	0.9991	0.9997	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx' = 67

ASTA NUM. 45 NI 58 NF 60 Lungh. 33.4 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-43	16	-21	0	-4	-3	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-43	34	-21	0	-4	-5	1	0.00	0.00	0.02	
1A	17	-43	13	-21	0	-0	3	1	0.00	0.00	0.00	
1B	17	-43	31	-21	0	-0	-2	1	0.00	0.00	0.00	
1A	33	-43	10	-21	0	3	8	1	0.00	0.00	0.02	
1B	33	-43	28	-21	0	3	-0	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-43	-4	8	1	0.6220	0.9989	0.9996	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx' = 77
1B	-43	-4	-5	1	0.6220	0.9989	0.9997	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx' = 77

Novembre 2016

ASTA NUM. 46 NI 70 NF 71 Lungh. 19.4 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-35	-150	19	0	1	57	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-35	-66	19	0	1	17	1	0.00	0.00	0.01	
1A	10	-33	-150	19	0	-1	42	1	0.00	0.00	0.02	
1B	10	-33	-66	19	0	-1	11	1	0.00	0.00	0.01	
1A	19	-31	-150	19	0	-3	28	1	0.00	0.00	0.01	
1B	19	-31	-66	19	0	-3	4	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-35	-3	57	1	0.8422	0.9997	0.9997	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 45
1B	-35	-3	17	1	0.8422	0.9997	0.9997	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx'= 45

ASTA NUM. 47 NI 60 NF 72 Lungh. 19.4 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-35	28	48	0	4	4	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-35	44	48	0	4	-4	1	0.00	0.00	0.02	
1A	10	-33	28	48	0	-0	8	1	0.00	0.00	0.00	
1B	10	-33	44	48	0	-0	-1	1	0.00	0.00	0.00	
1A	19	-31	28	48	0	-5	12	1	0.00	0.00	0.02	
1B	19	-31	44	48	0	-5	2	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-35	-5	12	1	0.8422	0.9994	0.9997	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx'= 45
1B	-35	-5	-4	1	0.8422	0.9994	0.9997	--	--	0.00	--	0.03	Snell. 'zx'= 45

ASTA NUM. 48 NI 71 NF 73 Lungh. 6.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	85	-520	-35	0	-0	-9	1	0.02	0.00	0.00	
1B	0	85	-6	-35	0	-0	-33	1	0.00	0.00	0.02	
1A	3	85	-520	-35	0	2	-9	1	0.02	0.00	0.01	
1B	3	85	-6	-35	0	2	-48	1	0.00	0.00	0.02	
1A	6	85	-521	-35	0	4	-9	1	0.02	0.00	0.02	
1B	6	85	-7	-35	0	4	-64	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Novembre 2016

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 49 NI 73 NF 78 Lungh. 19.4 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-41	-229	69	0	5	107	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	-41	-28	69	0	5	28	1	0.00	0.00	0.03	
1A	10	-40	-229	69	0	-1	85	1	0.01	0.00	0.04	
1B	10	-40	-28	69	0	-1	25	1	0.00	0.00	0.01	
1A	19	-38	-229	69	0	-8	63	1	0.01	0.00	0.04	
1B	19	-38	-28	69	0	-8	22	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-41	-8	107	1	0.8422	0.9993	0.9997	--	--	0.00	--	0.09 Snell.	'zx'= 45
1B	-41	-8	28	1	0.8422	0.9993	0.9997	--	--	0.00	--	0.05 Snell.	'zx'= 45

ASTA NUM. 50 NI 78 NF 75 Lungh. 6.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	27	-206	-88	0	-3	-22	1	0.01	0.00	0.02	
1B	0	27	2	-88	0	-3	-63	1	0.00	0.00	0.03	
1A	3	27	-207	-88	0	-1	-22	1	0.01	0.00	0.01	
1B	3	27	2	-88	0	-1	-69	1	0.00	0.00	0.03	
1A	6	27	-207	-88	0	2	-22	1	0.01	0.00	0.01	
1B	6	27	1	-88	0	2	-75	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 51 NI 72 NF 74 Lungh. 44.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-76	19	0	0	0	-4	1	0.00	0.00	0.00	
1B	0	-76	32	0	0	0	-15	1	0.00	0.00	0.01	
1A	22	-76	15	0	0	0	2	1	0.00	0.00	0.00	
1B	22	-76	28	0	0	0	-11	1	0.00	0.00	0.01	



Novembre 2016

1A	44	-76	11	0	0	-0	7	1	0.00	0.00	0.00
1B	44	-76	24	0	0	-0	-7	1	0.00	0.00	0.00

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-76	0	7	1	0.4633	0.9988	0.9993	--	--	0.00	--	0.01	Snell. 'zx'= 102
1B	-76	0	-15	1	0.4633	0.9988	0.9995	--	--	0.00	--	0.01	Snell. 'zx'= 102

ASTA NUM. 52 NI 79 NF 76 Lungh. 44.1 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-95	36	-6	0	-1	-7	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-95	43	-6	0	-1	-19	1	0.00	0.00	0.01	
1A	22	-95	32	-6	0	0	1	1	0.00	0.00	0.00	
1B	22	-95	39	-6	0	0	-11	1	0.00	0.00	0.01	
1A	44	-95	28	-6	0	2	8	1	0.00	0.00	0.01	
1B	44	-95	35	-6	0	2	-3	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-95	2	8	1	0.4633	0.9968	0.9991	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx'= 102
1B	-95	2	-19	1	0.4633	0.9968	0.9993	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx'= 102

ASTA NUM. 53 NI 74 NF 79 Lungh. 19.4 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-41	52	83	0	8	7	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-41	82	83	0	8	-7	1	0.00	0.00	0.04	
1A	10	-40	52	83	0	0	13	1	0.00	0.00	0.01	
1B	10	-40	82	83	0	0	-0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	19	-38	52	83	0	-8	19	1	0.00	0.00	0.04	
1B	19	-38	82	83	0	-8	7	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-41	8	19	1	0.8422	0.9992	0.9997	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx'= 45
1B	-41	8	-7	1	0.8422	0.9992	0.9996	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 45

ASTA NUM. 54 NI 76 NF 80 Lungh. 19.4 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					

Novembre 2016

1A	0	-34	78	62	0	6	0	1	0.00	0.00	0.03
1B	0	-34	128	62	0	6	-10	1	0.00	0.00	0.03
1A	10	-32	78	62	0	-0	9	1	0.00	0.00	0.00
1B	10	-32	128	62	0	-0	1	1	0.00	0.00	0.00
1A	19	-31	78	62	0	-6	18	1	0.00	0.00	0.03
1B	19	-31	128	62	0	-6	12	1	0.00	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-34	-6	18	1	0.8422	0.9994	0.9997	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 45
1B	-34	-6	12	1	0.8422	0.9994	0.9997	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx'= 45

ASTA NUM. 55 NI 80 NF 83 Lungh. 33.4 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-71	27	54	0	8	-9	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-71	39	54	0	8	-15	1	0.00	0.00	0.04	
1A	17	-71	24	54	0	-1	-4	1	0.00	0.00	0.01	
1B	17	-71	36	54	0	-1	-9	1	0.00	0.00	0.01	
1A	33	-71	21	54	0	-10	-0	1	0.00	0.00	0.05	
1B	33	-71	33	54	0	-10	-3	1	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-71	-10	-9	1	0.6220	0.9983	0.9994	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 77
1B	-71	-10	-15	1	0.6220	0.9983	0.9995	--	--	0.00	--	0.06	Snell. 'zx'= 77

ASTA NUM. 56 NI 83 NF 81 Lungh. 29.2 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-54	21	-26	0	-4	1	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-54	33	-26	0	-4	-1	1	0.00	0.00	0.02	
1A	15	-54	18	-26	0	0	3	1	0.00	0.00	0.00	
1B	15	-54	31	-26	0	0	4	1	0.00	0.00	0.00	
1A	29	-54	16	-26	0	4	5	1	0.00	0.00	0.02	
1B	29	-54	28	-26	0	4	9	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota

1A	-54	4	5	1	0.6909	0.9988	0.9996	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx' =	67
1B	-54	4	9	1	0.6909	0.9988	0.9996	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx' =	67

ASTA NUM. 57 NI 75 NF 77 Lungh. 19.4 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	32	-287	93	0	11	70	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	32	-42	93	0	11	18	1	0.00	0.00	0.05	
1A	10	33	-287	93	0	2	43	1	0.01	0.00	0.02	
1B	10	33	-42	93	0	2	14	1	0.00	0.00	0.01	
1A	19	35	-287	93	0	-7	15	1	0.01	0.00	0.03	
1B	19	35	-42	93	0	-7	10	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 58 NI 77 NF 82 Lungh. 5.5 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-25	-293	-142	0	0	-4	1	0.01	0.00	0.00	
1B	0	-25	-77	-142	0	0	-9	1	0.00	0.00	0.00	
1A	3	-25	-294	-142	0	4	-6	1	0.01	0.00	0.02	
1B	3	-25	-77	-142	0	4	-17	1	0.00	0.00	0.02	
1A	6	-25	-294	-142	0	8	-9	1	0.01	0.00	0.04	
1B	6	-25	-78	-142	0	8	-25	1	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

1A	-25	8	-9	1	1.0000	0.9998	0.9998	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'zx' =	13
1B	-25	8	-25	1	1.0000	0.9998	0.9998	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx' =	13

ASTA NUM. 59 NI 87 NF 88 Lungh. 6.4 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	168	166	236	0	6	23	1	0.01	0.00	0.03	
1B	0	168	317	236	0	6	4	1	0.01	0.00	0.03	
1A	3	168	165	236	0	-2	33	1	0.01	0.00	0.02	
1B	3	168	317	236	0	-2	9	1	0.01	0.00	0.01	
1A	6	168	164	236	0	-9	43	1	0.01	0.00	0.05	



Novembre 2016

1B 6 168 316 236 0 -9 14 1 0.01 0.00 0.05

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 60 NI 89 NF 90 Lungh. 43.2 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-136	-43	7	0	2	-2	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-136	35	7	0	2	-16	1	0.00	0.00	0.01	
1A	22	-136	-47	7	0	1	-12	1	0.00	0.00	0.01	
1B	22	-136	31	7	0	1	-9	1	0.00	0.00	0.00	
1A	43	-136	-51	7	0	-1	-23	1	0.00	0.00	0.01	
1B	43	-136	28	7	0	-1	-2	1	0.00	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-136	2	-23	1	0.4750	0.9967	0.9990	--	--	0.01	--	0.03	Snell. 'zx'= 100
1B	-136	2	-16	1	0.4750	0.9967	0.9990	--	--	0.01	--	0.02	Snell. 'zx'= 100

ASTA NUM. 61 NI 81 NF 89 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-36	-73	-75	0	-2	7	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	-36	60	-75	0	-2	-6	1	0.00	0.00	0.03	
1A	10	-35	-73	-75	0	6	-0	1	0.00	0.00	0.00	
1B	10	-35	60	-75	0	6	-0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	19	-33	-73	-75	0	14	-7	1	0.00	0.00	0.04	
1B	19	-33	60	-75	0	14	6	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-36	14	-7	1	0.8422	0.9997	0.9993	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45
1B	-36	14	-6	1	0.8422	0.9997	0.9993	--	--	0.00	--	0.04	Snell. 'yx'= 45

ASTA NUM. 62 NI 82 NF 88 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	123	-157	241	0	15	20	1	0.01	0.00	0.10	



Novembre 2016

1B	0	123	47	241	0	15	-3	1	0.01	0.00	0.01
1A	10	125	-157	241	0	-2	5	1	0.01	0.00	0.02
1B	10	125	47	241	0	-2	2	1	0.01	0.00	0.01
1A	19	126	-157	241	0	-19	-10	1	0.01	0.00	0.05
1B	19	126	47	241	0	-19	6	1	0.01	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 63 NI 90 NF 86 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-28	-151	-10	0	23	15	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	-28	46	-10	0	23	-4	1	0.00	0.00	0.02	
1A	10	-27	-151	-10	0	22	0	1	0.00	0.00	0.01	
1B	10	-27	46	-10	0	22	0	1	0.00	0.00	0.01	
1A	19	-25	-151	-10	0	21	-14	1	0.00	0.00	0.07	
1B	19	-25	46	-10	0	21	5	1	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-28	23	15	1	0.8422	0.9998	0.9995	--	--	0.00	--	0.08 Snell.	'yx'= 45
1B	-28	23	5	1	0.8422	0.9998	0.9995	--	--	0.00	--	0.03 Snell.	'yx'= 45

ASTA NUM. 64 NI 86 NF 92 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-173	-165	135	0	21	-21	1	0.01	0.00	0.10	
1B	0	-173	28	135	0	21	-34	1	0.00	0.00	0.10	
1A	15	-173	-167	135	0	1	-48	1	0.01	0.00	0.02	
1B	15	-173	26	135	0	1	-27	1	0.00	0.00	0.01	
1A	30	-173	-170	135	0	-20	-76	1	0.01	0.00	0.09	
1B	30	-173	23	135	0	-20	-22	1	0.00	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-173	21	-76	1	0.6773	0.9961	0.9987	--	--	0.00	--	0.14 Snell.	'zx'= 69
1B	-173	21	-34	1	0.6773	0.9961	0.9988	--	--	0.00	--	0.12 Snell.	'zx'= 69

ASTA NUM. 65 NI 87 NF 84 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

Novembre 2016

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	198	-104	256	0	-4	9	1	0.01	0.00	0.04	
1B	0	198	86	256	0	-4	-9	1	0.01	0.00	0.04	
1A	10	200	-104	256	0	-31	-1	1	0.01	0.00	0.01	
1B	10	200	86	256	0	-31	-1	1	0.01	0.00	0.01	
1A	19	202	-104	256	0	-58	-11	1	0.01	0.00	0.05	
1B	19	202	86	256	0	-58	8	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 66 NI 84 NF 91 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	99	-277	130	0	20	58	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	99	-235	130	0	20	47	1	0.01	0.00	0.09	
1A	15	99	-280	130	0	0	15	1	0.01	0.00	0.01	
1B	15	99	-238	130	0	0	12	1	0.01	0.00	0.01	
1A	30	99	-282	130	0	-19	-27	1	0.01	0.00	0.09	
1B	30	99	-240	130	0	-19	-23	1	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 67 NI 97 NF 93 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-12	-345	137	0	18	36	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-12	-214	137	0	18	-17	1	0.01	0.00	0.09	
1A	15	-12	-348	137	0	-3	-13	1	0.01	0.00	0.01	
1B	15	-12	-216	137	0	-3	-52	1	0.01	0.00	0.03	
1A	30	-12	-350	137	0	-23	-63	1	0.01	0.00	0.11	
1B	30	-12	-219	137	0	-23	-88	1	0.01	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

1A	-12	-23	-63	1	0.6773	0.9997	0.9999	--	--	0.00	--	0.14	Snell. 'zx' =	69
1B	-12	-23	-88	1	0.6773	0.9997	0.9999	--	--	0.00	--	0.15	Snell. 'zx' =	69

ASTA NUM. 68 NI 91 NF 97 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	227	-122	313	0	27	11	1	0.01	0.00	0.05	
1B	0	227	87	313	0	27	-8	1	0.01	0.00	0.04	
1A	10	228	-122	313	0	22	-0	1	0.01	0.00	0.01	
1B	10	228	87	313	0	22	0	1	0.01	0.00	0.01	
1A	19	230	-122	313	0	17	-12	1	0.01	0.00	0.06	
1B	19	230	87	313	0	17	9	1	0.01	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 69 NI 98 NF 94 Lungh. 30.0 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-233	-277	137	0	18	-50	1	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-233	24	137	0	18	-68	1	0.00	0.00	0.09	
1A	15	-233	-280	137	0	-3	-96	1	0.01	0.00	0.05	
1B	15	-233	22	137	0	-3	-61	1	0.00	0.00	0.03	
1A	30	-233	-283	137	0	-23	-142	1	0.01	0.00	0.11	
1B	30	-233	19	137	0	-23	-54	1	0.00	0.00	0.11	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

1A	-233	-23	-142	1	0.6773	0.9947	0.9983	--	--	0.01	--	0.18	Snell. 'zx' =	69
1B	-233	-23	-68	1	0.6773	0.9947	0.9985	--	--	0.01	--	0.15	Snell. 'zx' =	69

ASTA NUM. 70 NI 92 NF 98 Lungh. 19.4 cm SEZ. 1 Rp B= 15.0 H= 1.5 cm
Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-26	-148	95	0	76	14	1	0.00	0.00	0.07	
1B	0	-26	61	95	0	76	-6	1	0.00	0.00	0.04	
1A	10	-24	-148	95	0	63	-0	1	0.00	0.00	0.03	
1B	10	-24	61	95	0	63	0	1	0.00	0.00	0.03	
1A	19	-23	-148	95	0	50	-15	1	0.00	0.00	0.07	
1B	19	-23	61	95	0	50	6	1	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-26	76	-15	1	0.8422	0.9998	0.9995	--	--	0.00	--	0.11	Snell. 'yx'= 45
1B	-26	76	6	1	0.8422	0.9998	0.9995	--	--	0.00	--	0.07	Snell. 'yx'= 45
ASTA NUM. 71 NI 99 NF 36 Lungh. 6.6 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm													

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-43	-269	-8	0	-0	-8	1	0.01	0.00	0.00	
1B	0	-43	231	-8	0	-0	-43	1	0.01	0.00	0.02	
1A	3	-43	-270	-8	0	0	-16	1	0.01	0.00	0.01	
1B	3	-43	230	-8	0	0	-36	1	0.01	0.00	0.02	
1A	7	-43	-270	-8	0	0	-23	1	0.01	0.00	0.01	
1B	7	-43	230	-8	0	0	-30	1	0.01	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-43	0	-23	1	1.0000	0.9995	0.9996	--	--	0.00	--	0.01	Snell. 'zx'= 15
1B	-43	0	-43	1	1.0000	0.9995	0.9996	--	--	0.00	--	0.02	Snell. 'zx'= 15
ASTA NUM. 72 NI 96 NF 55 Lungh. 6.6 cm SEZ. 2 Rp B= 1.5 H= 15.0 cm													

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.1766 0.1766 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
			kg			kg*m						
1A	0	-79	27	-14	0	-0	14	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-79	47	-14	0	-0	-18	1	0.00	0.00	0.01	
1A	3	-79	26	-14	0	0	15	1	0.00	0.00	0.01	
1B	3	-79	47	-14	0	0	-17	1	0.00	0.00	0.01	
1A	7	-79	25	-14	0	1	16	1	0.00	0.00	0.01	
1B	7	-79	46	-14	0	1	-16	1	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-79	1	16	1	1.0000	0.9993	0.9994	--	--	0.00	--	0.01	Snell. 'zx'= 15
1B	-79	1	-18	1	1.0000	0.9993	0.9994	--	--	0.00	--	0.01	Snell. 'zx'= 15

Lavoro: scala F
Elemento: TRAVE
Gruppo: 2
Tabella: Tabella travi
Tipo acciaio: S 275

Intestazione lavoro: scala F
Metodo di verifica: Eurocodice 3 - NTC 2008
Descrizione: Elementi reggi gradino
Beta piano 'yx': 1.000 Beta piano 'zx': 1.000



Novembre 2016

Tipologia sismica: **Senza prescrizioni aggiuntive** γ_{M0} : 1.050 γ_{M1} : 1.050 $\gamma_{M1'}$: 1.050 γ_{M2} : 1.250 γ_{rv} : 0.000 γ_{M0} Pf: 1.000 γ_{M1} Pf: 1.000Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 1 NF 3 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-9	-2	23	0	7	5	1	0.01	0.00	0.07	
1B	0	-9	32	23	0	7	-6	2	0.01	0.00	0.08	
1A	33	-9	-18	23	0	0	1	1	0.01	0.00	0.01	
1B	33	-9	15	23	0	0	1	1	0.01	0.00	0.01	
1A	66	-9	-34	23	0	-7	-7	2	0.01	0.00	0.09	
1B	66	-9	-1	23	0	-7	4	2	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-9	7	-7	2	0.5974	0.9990	0.9990	--	--	0.00	--	0.09	Snell.imin= 68
1B	-9	7	-6	2	0.5974	0.9990	0.9990	--	--	0.00	--	0.08	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 2 NI 6 NF 8 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	14	-3	29	0	10	5	1	0.01	0.00	0.08	
1B	0	14	34	29	0	10	-7	2	0.01	0.00	0.10	
1A	33	14	-19	29	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	33	14	18	29	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	66	14	-35	29	0	-10	-8	2	0.01	0.00	0.10	
1B	66	14	2	29	0	-10	5	2	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 3 NI 21 NF 40 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-14	-5	27	0	9	6	1	0.01	0.00	0.08	
1B	0	-14	33	27	0	9	-7	2	0.01	0.00	0.09	
1A	33	-14	-21	27	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	33	-14	17	27	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	



Novembre 2016

1A	66	-14	-37	27	0	-9	-8	2	0.01	0.00	0.10
1B	66	-14	1	27	0	-9	4	2	0.01	0.00	0.08

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-14	9	-8	2	0.5974	0.9985	0.9985	--	--	0.00	--	0.10	Snell.imin= 68
1B	-14	9	-7	2	0.5974	0.9985	0.9985	--	--	0.00	--	0.09	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 4 NI 22 NF 41 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	14	-1	28	0	9	4	1	0.01	0.00	0.08	
1B	0	14	34	28	0	9	-7	2	0.01	0.00	0.10	
1A	33	14	-17	28	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	33	14	18	28	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	66	14	-33	28	0	-9	-7	2	0.01	0.00	0.09	
1B	66	14	1	28	0	-9	4	2	0.01	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 5 NI 23 NF 42 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-14	-3	23	0	7	5	1	0.01	0.00	0.07	
1B	0	-14	31	23	0	7	-6	2	0.01	0.00	0.08	
1A	33	-14	-19	23	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	33	-14	14	23	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	66	-14	-35	23	0	-7	-8	2	0.01	0.00	0.09	
1B	66	-14	-2	23	0	-7	3	2	0.01	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-14	7	-8	2	0.5974	0.9985	0.9985	--	--	0.00	--	0.09	Snell.imin= 68
1B	-14	7	-6	2	0.5974	0.9985	0.9985	--	--	0.00	--	0.08	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 6 NI 24 NF 43 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm



Novembre 2016

Sollecitazioni di calcolo e di verifica								Indici <= 1 : VERIFICATO				Nota
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	
--	cm	--	kg	--	--	kg*m	--	--	--	--	--	
1A	0	14	3	24	0	8	3	1	0.01	0.00	0.06	
1B	0	14	31	24	0	8	-6	2	0.01	0.00	0.08	
1A	33	14	-13	24	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	33	14	15	24	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	66	14	-29	24	0	-8	-6	2	0.01	0.00	0.08	
1B	66	14	-1	24	0	-8	4	2	0.01	0.00	0.07	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	kg	--	kg*m	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

ASTA NUM. 7 NI 25 NF 44 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	cm	--	kg	--	--	kg*m	--	--	--	--	--	--
1A	0	-14	-0	17	0	6	4	1	0.00	0.00	0.06	
1B	0	-14	27	17	0	6	-5	2	0.01	0.00	0.06	
1A	33	-14	-16	17	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	33	-14	11	17	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	66	-14	-32	17	0	-6	-7	2	0.01	0.00	0.07	
1B	66	-14	-5	17	0	-6	2	2	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	kg	--	kg*m	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
1A	-14	6	-7	2	0.5974	0.9985	0.9985	--	--	0.00	--	0.07	Snell.imin= 68
1B	-14	6	-5	2	0.5974	0.9985	0.9986	--	--	0.00	--	0.06	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 8 NI 26 NF 45 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	cm	--	kg	--	--	kg*m	--	--	--	--	--	--
1A	0	14	7	18	0	6	2	1	0.00	0.00	0.05	
1B	0	14	28	18	0	6	-5	2	0.01	0.00	0.07	
1A	33	14	-9	18	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	33	14	11	18	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	66	14	-25	18	0	-6	-4	2	0.01	0.00	0.06	
1B	66	14	-5	18	0	-6	2	2	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 9 NI 27 NF 46 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-14	4	11	0	4	3	1	0.00	0.00	0.04	
1B	0	-14	23	11	0	4	-4	2	0.01	0.00	0.04	
1A	33	-14	-12	11	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	33	-14	7	11	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	66	-14	-29	11	0	-3	-5	2	0.01	0.00	0.05	
1B	66	-14	-9	11	0	-3	1	2	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-14	4	-5	2	0.5974	0.9985	0.9985	--	--	0.00	--	0.05	Snell.imin= 68
1B	-14	4	-4	2	0.5974	0.9985	0.9992	--	--	0.00	--	0.04	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 10 NI 28 NF 47 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	14	11	12	0	4	0	2	0.00	0.00	0.02	
1B	0	14	23	12	0	4	-4	2	0.01	0.00	0.04	
1A	33	14	-5	12	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	33	14	7	12	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	66	14	-21	12	0	-4	-3	2	0.01	0.00	0.04	
1B	66	14	-9	12	0	-4	1	2	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 11 NI 29 NF 48 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-14	8	4	0	1	1	1	0.00	0.00	0.01	
1B	0	-14	19	4	0	1	-2	2	0.00	0.00	0.02	

Novembre 2016

1A	33	-14	-8	4	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01
1B	33	-14	3	4	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01
1A	66	-14	-24	4	0	-1	-4	2	0.01	0.00	0.03
1B	66	-14	-13	4	0	-1	-0	2	0.00	0.00	0.01

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-14	1	-4	2	0.5974	0.9985	0.9991	--	--	0.00	--	0.03	Snell.imin= 68
1B	-14	1	-2	2	0.5974	0.9985	0.9999	--	--	0.00	--	0.02	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 12 NI 30 NF 49 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	14	16	4	0	1	-1	2	0.00	0.00	0.02	
1B	0	14	19	4	0	1	-2	2	0.00	0.00	0.02	
1A	33	14	-0	4	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	33	14	2	4	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	66	14	-16	4	0	-1	-1	2	0.00	0.00	0.02	
1B	66	14	-14	4	0	-1	-1	2	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 13 NI 31 NF 50 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-14	13	-0	0	-0	-0	2	0.00	0.00	0.00	
1B	0	-14	15	-0	0	-0	-1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	33	-14	-3	-0	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	33	-14	-1	-0	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	66	-14	-19	-0	0	0	-2	2	0.00	0.00	0.02	
1B	66	-14	-17	-0	0	0	-2	2	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-14	0	-2	2	0.5974	0.9985	0.9998	--	--	0.00	--	0.02	Snell.imin= 68
1B	-14	0	-2	2	0.5974	0.9985	1.0001	--	--	0.00	--	0.01	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 14 NI 32 NF 51 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	14	12	6	0	2	-0	2	0.00	0.00	0.01	
1B	0	14	22	6	0	2	-3	2	0.01	0.00	0.03	
1A	33	14	-4	6	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	33	14	6	6	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	66	14	-20	6	0	-2	-3	2	0.01	0.00	0.03	
1B	66	14	-10	6	0	-2	0	2	0.00	0.00	0.01	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 15 NI 33 NF 52 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-15	9	8	0	3	1	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-15	20	8	0	3	-3	2	0.01	0.00	0.03	
1A	33	-15	-7	8	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	33	-15	4	8	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	66	-15	-23	8	0	-3	-4	2	0.01	0.00	0.04	
1B	66	-15	-12	8	0	-3	-0	2	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-15	3	-4	2	0.5974	0.9985	0.9991	--	--	0.00	--	0.04	Snell.imin= 68
1B	-15	3	-3	2	0.5974	0.9985	0.9996	--	--	0.00	--	0.03	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 16 NI 34 NF 53 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	7	8	11	0	4	2	1	0.00	0.00	0.03	
1B	0	7	26	11	0	4	-4	2	0.01	0.00	0.05	
1A	33	7	-8	11	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	33	7	10	11	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	66	7	-24	11	0	-4	-4	2	0.01	0.00	0.05	
1B	66	7	-6	11	0	-4	2	2	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

Impresa
aggiudicataria:

MARSAL RESTAURI

Progettazione:



P.T.I. Progetti Territoriali Integrati S.p.A.
SOCIETA' GENERALE DI CONSULENZA E DI INGEGNERIA
80132 - NAPOLI Via Medina, 3



NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 17 NI 35 NF 54 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-8	9	11	0	4	1	1	0.00	0.00	0.02	
1B	0	-8	24	11	0	4	-5	2	0.01	0.00	0.05	
1A	33	-8	-7	11	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	33	-8	8	11	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1A	66	-8	-23	11	0	-4	-4	2	0.01	0.00	0.05	
1B	66	-8	-8	11	0	-4	1	2	0.00	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-8	4	-4	2	0.5974	0.9991	0.9996	--	--	0.00	--	0.05	Snell.imin= 68
1B	-8	4	-5	2	0.5974	0.9991	0.9995	--	--	0.00	--	0.05	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 18 NI 36 NF 55 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-25	23	3	0	1	-4	2	0.01	0.00	0.03	
1B	0	-25	29	3	0	1	-7	2	0.01	0.00	0.05	
1A	33	-25	6	3	0	0	0	2	0.00	0.00	0.00	
1B	33	-25	13	3	0	0	-0	2	0.00	0.00	0.00	
1A	66	-25	-10	3	0	-1	-0	2	0.00	0.00	0.01	
1B	66	-25	-3	3	0	-1	2	2	0.00	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-25	1	-4	2	0.5974	0.9973	0.9991	--	--	0.00	--	0.04	Snell.imin= 68
1B	-25	1	-7	2	0.5974	0.9973	0.9978	--	--	0.00	--	0.05	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 19 NI 37 NF 56 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						

Novembre 2016

1A	0	21	25	5	0	2	-4	2	0.01	0.00	0.04
1B	0	21	33	5	0	2	-6	2	0.01	0.00	0.05
1A	33	21	9	5	0	1	1	2	0.00	0.00	0.01
1B	33	21	17	5	0	1	2	2	0.00	0.00	0.01
1A	66	21	-7	5	0	-1	2	2	0.00	0.00	0.02
1B	66	21	1	5	0	-1	4	2	0.00	0.00	0.03

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 20 NI 16 NF 59 Lungh. 75.6 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-64	33	3	0	2	-7	2	0.01	0.01	0.05	
1B	0	-64	35	3	0	2	-8	2	0.01	0.01	0.06	
1A	38	-64	14	3	0	1	2	2	0.00	0.01	0.02	
1B	38	-64	17	3	0	1	2	2	0.00	0.01	0.02	
1A	76	-64	-4	3	0	-0	4	2	0.00	0.01	0.03	
1B	76	-64	-1	3	0	-0	5	2	0.00	0.01	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A	-64	2	-7	2	0.5491	0.9928	0.9928	--	--	0.01	--	0.06	Snell.imin= 78
1B	-64	2	-8	2	0.5491	0.9928	0.9928	--	--	0.01	--	0.06	Snell.imin= 78

ASTA NUM. 21 NI 57 NF 38 Lungh. 75.6 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	70	50	-3	0	-0	-16	2	0.01	0.01	0.10	
1B	0	70	65	-3	0	-0	-23	2	0.02	0.01	0.14	
1A	38	70	31	-3	0	1	-0	2	0.01	0.01	0.01	
1B	38	70	46	-3	0	1	-2	2	0.01	0.01	0.02	
1A	76	70	13	-3	0	2	8	2	0.00	0.01	0.06	
1B	76	70	28	-3	0	2	12	2	0.01	0.01	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

ASTA NUM. 22 NI 70 NF 60 Lungh. 76.2 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-22	43	10	0	3	-12	2	0.01	0.00	0.09	
1B	0	-22	50	10	0	3	-15	2	0.01	0.00	0.11	
1A	38	-22	24	10	0	-1	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	38	-22	31	10	0	-1	0	2	0.01	0.00	0.01	
1A	76	-22	6	10	0	-4	6	2	0.00	0.00	0.06	
1B	76	-22	13	10	0	-4	9	2	0.00	0.00	0.08	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-22	-4	-12	2	0.5460	0.9976	0.9976	--	--	0.00	--	0.10	Snell.imin= 79
1B	-22	-4	-15	2	0.5460	0.9976	0.9976	--	--	0.00	--	0.11	Snell.imin= 79

ASTA NUM. 23 NI 71 NF 72 Lungh. 76.2 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	43	36	6	0	3	-9	2	0.01	0.00	0.07	
1B	0	43	39	6	0	3	-10	2	0.01	0.00	0.08	
1A	38	43	18	6	0	0	1	2	0.00	0.00	0.01	
1B	38	43	21	6	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	76	43	-1	6	0	-2	4	2	0.00	0.00	0.04	
1B	76	43	2	6	0	-2	5	2	0.00	0.00	0.05	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										

ASTA NUM. 24 NI 73 NF 74 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-80	47	7	0	4	-13	2	0.01	0.01	0.10	
1B	0	-80	52	7	0	4	-15	2	0.01	0.01	0.11	
1A	33	-80	31	7	0	1	-0	2	0.01	0.01	0.02	
1B	33	-80	36	7	0	1	-1	2	0.01	0.01	0.02	
1A	66	-80	15	7	0	-1	7	2	0.00	0.01	0.05	
1B	66	-80	20	7	0	-1	9	2	0.01	0.01	0.06	



Novembre 2016

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-80	4	-13	2	0.5974	0.9914	0.9914	--	--	0.01	--	0.11	Snell.imin= 68
1B	-80	4	-15	2	0.5974	0.9914	0.9914	--	--	0.01	--	0.12	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 25 NI 78 NF 79 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	54	35	9	0	4	-7	2	0.01	0.00	0.07	
1B	0	54	45	9	0	4	-11	2	0.01	0.00	0.09	
1A	33	54	19	9	0	1	2	2	0.01	0.00	0.02	
1B	33	54	29	9	0	1	1	2	0.01	0.00	0.02	
1A	66	54	3	9	0	-2	5	2	0.00	0.00	0.05	
1B	66	54	13	9	0	-2	8	2	0.00	0.00	0.06	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 26 NI 75 NF 76 Lungh. 76.2 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A	0	-64	33	5	0	3	-7	2	0.01	0.00	0.06	
1B	0	-64	39	5	0	3	-9	2	0.01	0.00	0.08	
1A	38	-64	14	5	0	1	2	2	0.00	0.00	0.02	
1B	38	-64	20	5	0	1	2	2	0.01	0.00	0.02	
1A	76	-64	-4	5	0	-0	4	2	0.00	0.00	0.03	
1B	76	-64	1	5	0	-0	6	2	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-64	3	-7	2	0.5460	0.9928	0.9928	--	--	0.01	--	0.07	Snell.imin= 79
1B	-64	3	-9	2	0.5460	0.9928	0.9928	--	--	0.01	--	0.08	Snell.imin= 79

ASTA NUM. 27 NI 77 NF 80 Lungh. 76.2 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					

Novembre 2016

cm	kg	kg*m										
1A 0	84	41	1	0	2	-12	2	0.01	0.01	0.08		
1B 0	84	45	1	0	2	-13	2	0.01	0.01	0.09		
1A 38	84	23	1	0	1	1	2	0.01	0.01	0.02		
1B 38	84	27	1	0	1	0	2	0.01	0.01	0.02		
1A 76	84	4	1	0	1	6	2	0.00	0.01	0.04		
1B 76	84	8	1	0	1	7	2	0.00	0.01	0.05		

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 28 NI 82 NF 81 Lungh. 75.6 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A 0	26	19	20	0	7	-4	2	0.01	0.00	0.07		
1B 0	26	46	20	0	7	-14	2	0.01	0.00	0.12		
1A 38	26	0	20	0	-0	-1	2	0.01	0.00	0.01		
1B 38	26	28	20	0	-0	0	2	0.01	0.00	0.00		
1A 76	26	-18	20	0	-7	-4	2	0.01	0.00	0.07		
1B 76	26	10	20	0	-7	7	2	0.01	0.00	0.09		

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 29 NI 88 NF 89 Lungh. 75.6 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm	kg	kg	kg	kg*m	kg*m	kg*m					
1A 0	-88	-2	11	0	5	6	1	0.00	0.01	0.07		
1B 0	-88	39	11	0	5	-10	2	0.01	0.01	0.09		
1A 38	-88	-20	11	0	1	2	2	0.01	0.01	0.02		
1B 38	-88	20	11	0	1	2	2	0.01	0.01	0.02		
1A 76	-88	-39	11	0	-3	-9	2	0.01	0.01	0.08		
1B 76	-88	2	11	0	-3	6	2	0.00	0.01	0.06		

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

1A -88 5 -9 2 0.5491 0.9902 0.9902 -- -- 0.01 -- 0.09 Snell.imin= 78



Novembre 2016

1B -88 5 -10 2 0.5491 0.9902 0.9902 -- -- 0.01 -- 0.09 Snell.imin= 78

ASTA NUM. 30 NI 87 NF 90 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-38	-26	10	0	5	14	1	0.01	0.00	0.11	
1B	0	-38	33	10	0	5	-7	2	0.01	0.00	0.07	
1A	33	-38	-43	10	0	1	2	2	0.01	0.00	0.02	
1B	33	-38	17	10	0	1	2	2	0.00	0.00	0.02	
1A	66	-38	-59	10	0	-2	-14	2	0.02	0.00	0.10	
1B	66	-38	1	10	0	-2	5	2	0.00	0.00	0.04	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-38	5	-14	2	0.5974	0.9960	0.9960	--	--	0.00	--	0.11	Snell.imin= 68
1B	-38	5	-7	2	0.5974	0.9960	0.9960	--	--	0.00	--	0.07	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 31 NI 84 NF 86 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-23	-21	29	0	10	11	1	0.01	0.00	0.12	
1B	0	-23	36	29	0	10	-8	2	0.01	0.00	0.11	
1A	33	-23	-37	29	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	33	-23	20	29	0	0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	66	-23	-53	29	0	-9	-14	2	0.01	0.00	0.13	
1B	66	-23	4	29	0	-9	5	2	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg		kg*m										
1A	-23	10	-14	2	0.5974	0.9976	0.9976	--	--	0.00	--	0.14	Snell.imin= 68
1B	-23	10	-8	2	0.5974	0.9976	0.9976	--	--	0.00	--	0.11	Snell.imin= 68

ASTA NUM. 32 NI 91 NF 92 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	10	-24	31	0	10	12	1	0.01	0.00	0.13	
1B	0	10	36	31	0	10	-8	2	0.01	0.00	0.10	
1A	33	10	-40	31	0	-0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	33	10	20	31	0	-0	1	2	0.01	0.00	0.01	

Novembre 2016

1A	66	10	-56	31	0	-10	-15	2	0.01	0.00	0.14
1B	66	10	4	31	0	-10	5	2	0.01	0.00	0.09

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											

ASTA NUM. 33 NI 97 NF 98 Lungh. 66.0 cm SEZ. 5 Ps L 50X 5

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 0.0377 0.0810 0.6120 0.7307 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-13	-18	31	0	10	10	1	0.01	0.00	0.12	
1B	0	-13	34	31	0	10	-7	2	0.01	0.00	0.10	
1A	33	-13	-34	31	0	-0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1B	33	-13	18	31	0	-0	1	2	0.01	0.00	0.01	
1A	66	-13	-50	31	0	-10	-13	2	0.01	0.00	0.13	
1B	66	-13	2	31	0	-10	5	2	0.01	0.00	0.09	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
	kg	kg*m											
1A	-13	-10	-13	2	0.5974	0.9986	0.9986	--	--	0.00	--	0.13	Snell.imin= 68
1B	-13	-10	-7	2	0.5974	0.9986	0.9986	--	--	0.00	--	0.10	Snell.imin= 68

Lavoro: scala F

Elemento: TRAVE

Gruppo: 4

Tabella: Tabella travi

Tipo acciaio: S 275

Beta piano 'yx': 1.000

Beta piano 'zx': 1.000

Tipologia sismica: Senza prescrizioni aggiuntive

 γ_{M0} : 1.050 γ_{M1} : 1.050 $\gamma_{M1'}$: 1.050 γ_{M2} : 1.250 γ_{rv} : 0.000 γ_{M0} Pf: 1.000 γ_{M1} Pf: 1.000

Tipo collegamento: saldato Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 100 NF 73 Lungh. 13.0 cm SEZ. 4 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-107	93	52	0	2	-31	--	0.01	0.00	0.04	
1B	0	-107	419	52	0	2	-70	--	0.04	0.00	0.09	
1A	7	-107	92	52	0	-2	-25	--	0.01	0.00	0.04	
1B	7	-107	419	52	0	-2	-42	--	0.04	0.00	0.06	
1A	13	-107	92	52	0	-6	-20	--	0.01	0.00	0.04	
1B	13	-107	418	52	0	-6	-14	--	0.04	0.00	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE



Comune di Ravello (SA)

Restauro conservativo con ristrutturazione architettonica della "Villa Episcopo"

Progetto esecutivo - Appalto Integrato



Novembre 2016

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-107	-6	-31	--	1.0000	1.0000	1.0002	--	--	0.00	--	0.05	Snell. 'zx'= 5
1B	-107	-6	-70	--	1.0000	1.0000	1.0001	--	--	0.00	--	0.09	Snell. 'zx'= 5

ASTA NUM. 2 NI 95 NF 99 Lungh. 11.5 cm SEZ. 4 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx ----- kg	Fy	Fz	Mx	My ----- kg*m	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-210	-66	-40	0	-11	-59	--	0.01	0.01	0.10	
1B	0	-210	490	-40	0	-11	-150	--	0.04	0.01	0.20	
1A	6	-210	-67	-40	0	-10	-62	--	0.01	0.01	0.10	
1B	6	-210	489	-40	0	-10	-122	--	0.04	0.01	0.17	
1A	12	-210	-67	-40	0	-8	-65	--	0.01	0.01	0.10	
1B	12	-210	489	-40	0	-8	-95	--	0.04	0.01	0.13	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-210	-11	-65	--	1.0000	1.0006	1.0004	--	--	0.01	--	0.10	Snell. 'zx'= 5
1B	-210	-11	-150	--	1.0000	1.0006	1.0003	--	--	0.01	--	0.20	Snell. 'zx'= 5

ASTA NUM. 3 NI 99 NF 96 Lungh. 66.0 cm SEZ. 4 Pf RETTANGOLARI 120x 60x 3.0

categoria: p.p. y qy tot.

qy medio: 0.0793 0.0793 kg/cm

Sollecitazioni di calcolo e di verifica

Indici <= 1 : VERIFICATO

NC	x -- cm	Fx ----- kg	Fy	Fz	Mx	My ----- kg*m	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
1A	0	-83	102	15	0	5	-61	--	0.01	0.00	0.08	
1B	0	-83	146	15	0	5	-89	--	0.01	0.00	0.11	
1A	33	-83	99	15	0	-0	-28	--	0.01	0.00	0.04	
1B	33	-83	143	15	0	-0	-41	--	0.01	0.00	0.05	
1A	66	-83	96	15	0	-5	4	--	0.01	0.00	0.02	
1B	66	-83	141	15	0	-5	6	--	0.01	0.00	0.02	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
1A	-83	-5	-61	--	0.9495	0.9992	1.0002	--	--	0.00	--	0.08	Snell. 'zx'= 26
1B	-83	-5	-89	--	0.9495	0.9992	1.0002	--	--	0.00	--	0.11	Snell. 'zx'= 26

Lavoro: scala F

Elemento: TRAVE

Gruppo: 3

Tabella: Tabella pilastri

Tipo acciaio: S 235

Tipologia sismica yx:

Tipologia sismica zx:

Intestazione lavoro: scala F

Metodo di verifica: Eurocodice 3 - NTC 2008

Descrizione: Colonne

Beta piano 'yx': 1.000

Senza prescrizioni aggiuntive

Senza prescrizioni aggiuntive

Beta piano 'zx': 1.000

γ_{M0} : 1.050 γ_{M1} : 1.050 $\gamma_{M1'}$: 1.050 γ_{M2} : 1.250 γ_{rv} : 0.000 γ_{M0} Pf: 1.000 γ_{M1} Pf: 1.000
 Tipo collegamento: **saldato** Connessione su un solo lato Connessione sul lato corto (solo 'L')

ASTA NUM. 1 NI 63 NF 95 Lungh. 174.5 cm SEZ. 3 Pf QUADRATI 100x 3.0
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici ≤ 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-612	-163	-3	0	-1	126	--	0.02	0.02	0.17	
1B	0	-612	30	-3	0	-1	-53	--	0.00	0.02	0.09	
1A	87	-604	-163	-3	0	2	-17	--	0.02	0.02	0.04	
1B	87	-604	30	-3	0	2	-27	--	0.00	0.02	0.06	
1A	175	-596	-163	-3	0	5	-159	--	0.02	0.02	0.22	
1B	175	-596	30	-3	0	5	-0	--	0.00	0.02	0.03	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	kg		kg*m										
1A	-612	5	-159	--	0.8556	1.0007	0.9911	--	--	0.03	--	0.22	Snell. 'zx'= 44
1B	-612	5	-53	--	0.8556	1.0007	1.0051	--	--	0.03	--	0.10	Snell. 'zx'= 44

ASTA NUM. 2 NI 95 NF 100 Lungh. 58.2 cm SEZ. 3 Pf QUADRATI 100x 3.0
 Sollecitazioni di calcolo e di verifica Indici ≤ 1 : VERIFICATO

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Classe	I.V.T.	I.R.n.	I.R.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m						
1A	0	-424	-30	107	0	-6	59	--	0.01	0.02	0.09	
1B	0	-424	51	107	0	-6	-10	--	0.01	0.02	0.03	
1A	29	-422	-30	107	0	-38	51	--	0.01	0.02	0.12	
1B	29	-422	51	107	0	-38	4	--	0.01	0.02	0.07	
1A	58	-419	-30	107	0	-70	43	--	0.01	0.02	0.15	
1B	58	-419	51	107	0	-70	18	--	0.01	0.02	0.12	

Verifica di STABILITA' e/o STABILITA' FLESSO TORSIONALE

NC	Fx	My	Mz	Classe	$\chi_{min.}$	ky	kz	kLT	χ_{LT}	I.S.n.	I.S.m.	I.S.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	kg		kg*m										
1A	-424	-70	59	--	1.0000	1.0013	1.0036	--	--	0.02	--	0.17	Snell. 'zx'= 15
1B	-424	-70	18	--	1.0000	1.0013	0.9991	--	--	0.02	--	0.12	Snell. 'zx'= 15

7. Valutazione dei risultati e giudizio motivato sulla loro accettabilità

Il programma di calcolo utilizzato MasterSap è idoneo a riprodurre nel modello matematico il comportamento della struttura e gli elementi finiti disponibili e utilizzati sono rappresentativi della realtà costruttiva. Le funzioni di controllo disponibili, innanzitutto quelle grafiche, consentono di verificare la riproduzione della realtà costruttiva ed accertare la corrispondenza del modello con la geometria strutturale e con le condizioni di carico ipotizzate. Si evidenzia che il modello viene

generato direttamente dal disegno architettonico riproducendone così fedelmente le proporzioni geometriche. In ogni caso sono stati effettuati alcuni controlli dimensionali con gli strumenti software a disposizione dell'utente. Tutte le proprietà di rilevanza strutturale (materiali, sezioni, carichi, sconnessioni, etc.) sono state controllate attraverso le funzioni di indagine specificatamente previste.

Sono state sfruttate le funzioni di autodiagnostica presenti nel software che hanno accertato che non sussistono difetti formali di impostazione.

E' stato accertato che le risultanti delle azioni verticali sono in equilibrio con i carichi applicati.

Sono state controllate le azioni taglianti di piano ed accertata la loro congruenza con quella ricavabile da semplici ed agevoli elaborazioni. Le sollecitazioni prodotte da alcune combinazioni di carico di prova hanno prodotto valori prossimi a quelli ricavabili adottando consolidate formulazioni ricavate dalla Scienza delle Costruzioni. Anche le deformazioni risultano prossime ai valori attesi. Il dimensionamento e le verifiche di sicurezza hanno determinato risultati che sono in linea con casi di comprovata validità, confortati anche dalla propria esperienza.

IL PROGETTISTA
