



COMUNE DI SANTA TERESA DI RIVA
Città Metropolitana di Messina



**REALIZZAZIONE DEL NUOVO SVINCOLO AUTOSTRADALE
DI SANTA TERESA VAL D'AGRO' DELL'AUTOSTRADA A18 MESSINA**
CATANIA E CORRISPONDENTI COLLEGAMENTI ALLA VIABILITA' ORDINARIA
CUP: F91B13000720001 CIG: 8059580FCD



PROGETTAZIONE

Mandataria:



PROGER S.p.A.
DIRETTORE TECNICO
Dott. Ing. Stefano PALLAVICINI

Mandante:



PROGIN S.p.A.
DIRETTORE TECNICO
Dott. Ing. Lorenzo INFANTE



DINAMICA s.r.l.
DIRETTORE TECNICO
Dott. Ing. Antonino SUTERA

PROJECT MANAGER DELL'R.T.I.: Dott. Ing. Carlo LISTORTI	RESPONSABILE INTEGRAZIONE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE: Dott. Ing. Antonio GRIMALDI
PROJECT MANAGER ASSISTANT: PROGETTAZIONE INFRASTRUTTURALE:	Dott. Ing. Salvatore RUSSO Dott. Ing. Lorenzo INFANTE Dott. Ing. Michele PIRRO
PROGETTAZIONE STRUTTURALE:	Dott. Ing. Stefano PALLAVICINI Dott. Ing. Paolo IORIO
PROGETTAZIONE IMPIANTI TECNOLOGICI:	Dott. Ing. Enrico D'ARGENZIO
GEOLOGO:	Dott. Geol. Marco SANDRUCCI
RESPONSABILE GEOTECNICA:	Dott. Ing. Ylenia MASCARUCCI
ESPERTO IDROLOGIA ED IDRAULICA:	Dott. Ing. Umberto RICCI
COORDINATORE SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE:	Dott. Ing. Davide FERLAZZO
RESPONSABILE INTERFERENZE E ESPROPRI:	Geom. Antonino CHILLE'
RESPONSABILE DELLA QUALITA':	Dott. Ing. Jacopo BENEDETTI
GIOVANE PROFESSIONISTA:	Dott. Ing. Domenico DICUONZO

PROGETTO DEFINITIVO

**CASELLO AD ELEVATA AUTOMAZIONE
CUNICOLO DI STAZIONE**
Tabulati di calcolo

Questo elaborato è di proprietà della Proger S.p.A. pertanto non può essere riprodotto né integralmente, né in parte senza l'autorizzazione scritta dello stesso. Da non utilizzare per scopi diversi da quelli per cui è stato fornito.	Commessa	Nome File	Codice Elaborato			Rev	Scala		
	P20062	D0504-SRL02-00.dwg	D	05	04	S	RL	02	00

REVISIONI	-	-	-	-	-	-
	-	-	-	-	-	-
	00	25/01/2021	EMISSIONE	GRASSO	PALLAVICINI	LISTORTI
	REV.	DATA	MOTIVAZIONE	REDATTO	CONTROLLATO	APPROVATO

RESPONSABILE DELLE INTEGRAZIONI DELLE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE:

R.U.P.: Dott. Ing. Onofrio CRISAFULLI
Supp. R.U.P.: Dott. Ing. Adriano GRASSI

VISTI/APPROVAZIONI:



Normative di riferimento

- Legge nr. 1086 del 05/11/1971.
- Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio, normale e precompresso ed a struttura metallica.
- Legge nr. 64 del 02/02/1974.
- Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche.
- D.M. LL.PP. del 11/03/1988.
- Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione e il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.
- D.M. LL.PP. del 14/02/1992.
- Norme tecniche per l'esecuzione delle opere in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche.
- D.M. 9 Gennaio 1996
- Norme Tecniche per il calcolo, l'esecuzione ed il collaudo delle strutture in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche
- D.M. 16 Gennaio 1996
- Norme Tecniche relative ai 'Criteri generali per la verifica di sicurezza delle costruzioni e dei carichi e sovraccarichi'
- 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
- Norme Tecniche per le Costruzioni 2018 (D.M. 17 Gennaio 2018)
- Circolare n.7 del 21/01/2019 - Istruzioni per l'applicazione dell'«Aggiornamento delle Norme Tecniche per le Costruzioni» di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018.

Calcolo del carico sulla calotta Pressione Geostatica

In questo caso la pressione in calotta viene calcolata come prodotto tra il peso di volume del terreno per l'altezza del ricoprimento (Spessore dello strato di terreno superiore). Quindi la pressione in calotta è fornita dalla seguente relazione:

$$P_v = \gamma H$$

Se sul profilo del piano campagna sono presenti dei sovraccarichi, concentrati e/o distribuiti, la diffusione di questi nel terreno avviene secondo un angolo, rispetto alla verticale, pari a 30.00°.

Spinta sui piedritti Spinta attiva - Metodo di Coulomb

La teoria di Coulomb considera l'ipotesi di un cuneo di spinta a monte della parete che si muove rigidamente lungo una superficie di rottura rettilinea. Dall'equilibrio del cuneo si ricava la spinta che il terreno esercita sull'opera di sostegno. In particolare Coulomb ammette, al contrario della teoria di Rankine, l'esistenza di attrito fra il terreno e la parete, e quindi la retta di spinta risulta inclinata rispetto alla normale alla parete stesso di un angolo di attrito terra-parete.

L'espressione della spinta esercitata da un terrapieno, di peso di volume γ , su una parete di altezza H , risulta espressa secondo la teoria di Coulomb dalla seguente relazione (per terreno incoerente)

$$S = 1/2 \gamma H^2 K_a$$

K_a rappresenta il coefficiente di spinta attiva di Coulomb nella versione riveduta da Muller-Breslau, espresso come

$$K_a = \frac{\sin(\alpha + \phi)}{\sin^2 \alpha \sin(\alpha - \delta) \left[1 + \frac{\sqrt{[\sin(\phi + \delta) \sin(\phi - \beta)]}}{\sqrt{[\sin(\alpha - \delta) \sin(\alpha + \beta)]}} \right]^2}$$

dove ϕ è l'angolo d'attrito del terreno, α rappresenta l'angolo che la parete forma con l'orizzontale ($\alpha = 90^\circ$ per parete verticale), δ è l'angolo d'attrito terreno-parete, β è l'inclinazione del terrapieno rispetto all'orizzontale.

La spinta risulta inclinata dell'angolo d'attrito terreno-parete δ rispetto alla normale alla parete.

Il diagramma delle pressioni del terreno sulla parete risulta triangolare con il vertice in alto. Il punto di applicazione della spinta si trova in corrispondenza del baricentro del diagramma delle pressioni ($1/3 H$ rispetto alla base della parete). L'espressione di K_a perde di significato per $\beta > \phi$. Questo coincide con quanto si intuisce fisicamente: la pendenza del terreno a monte della parete non può superare l'angolo di natural declivio del terreno stesso.

Nel caso di terreno dotato di attrito e coesione c l'espressione della pressione del terreno ad una generica profondità z vale

$$\sigma_a = \gamma z K_a - 2 c \sqrt{K_a}$$

Spinta in presenza di falda

Nel caso in cui a monte della parete sia presente la falda il diagramma delle pressioni sulla parete risulta modificato a causa della sottospinta che l'acqua esercita sul terreno. Il peso di volume del terreno al di sopra della linea di falda non subisce variazioni. Viceversa al di sotto del livello di falda va considerato il peso di volume di galleggiamento

$$\gamma_a = \gamma_{sat} - \gamma_w$$

dove γ_{sat} è il peso di volume saturo del terreno (dipendente dall'indice dei pori) e γ_w è il peso di volume dell'acqua. Quindi il diagramma delle pressioni al di sotto della linea di falda ha una pendenza minore. Al diagramma così ottenuto va sommato il diagramma triangolare legato alla pressione idrostatica esercitata dall'acqua.

Spinta a Riposo

Si assume che sui piedritti agisca la spinta calcolata in condizioni di riposo.

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione

$$K_0 = 1 - \sin \phi$$

dove ϕ rappresenta l'angolo d'attrito interno del terreno di rinfianco.

Quindi la pressione laterale, ad una generica profondità z e la spinta totale sulla parete di altezza H valgono

$$\sigma = \gamma z K_0 + p_v K_0$$

$$S = 1/2 \gamma H^2 K_0 + p_v K_0 H$$

dove p_v è la pressione verticale agente in corrispondenza della calotta.

Spinta in presenza di sisma - Metodo di Mononobe-Okabe

Per tener conto dell'incremento di spinta dovuta al sisma si fa riferimento al metodo di Mononobe-Okabe (cui fa riferimento la Normativa Italiana).

La Normativa Italiana suggerisce di tener conto di un incremento di spinta dovuto al sisma nel modo seguente.

Detta ε l'inclinazione del terrapieno rispetto all'orizzontale e β l'inclinazione della parete rispetto alla verticale, si calcola la spinta S' considerando un'inclinazione del terrapieno e della parete pari a

$$\varepsilon' = \varepsilon + \theta$$

$$\beta' = \beta + \theta$$

dove $\theta = \arctg(k_h/(1 \pm k_v))$ essendo k_h il coefficiente sismico orizzontale e k_v il coefficiente sismico verticale, definito in funzione di k_h .

Detta S la spinta calcolata in condizioni statiche l'incremento di spinta da applicare è espresso da

$$\Delta S = AS' - S$$

dove il coefficiente A vale

$$A = \frac{\cos^2(\beta + \theta)}{\cos^2\beta \cos\theta}$$

Tale incremento di spinta deve essere applicato ad una distanza dalla base pari a 1/2 dell'altezza della parete.

Oltre a questo incremento bisogna tener conto delle forze d'inerzia orizzontali che si destano per effetto del sisma. Tale forza viene valutata come

$$F_i = CW$$

dove W è il peso della parete e dei relativi sovraccarichi permanenti e va applicata nel baricentro dei pesi.

Verifica al carico limite

Il rapporto fra il carico limite in fondazione e la componente normale della risultante dei carichi trasmessi dal muro sul terreno di fondazione deve essere superiore a η_q . Cioè, detto Q_u , il carico limite ed R la risultante verticale dei carichi in fondazione, deve essere:

$$\frac{Q_u}{R} \geq \eta_q$$

Le espressioni di Hansen per il calcolo della capacità portante si differenziano a secondo se siamo in presenza di un terreno puramente coesivo ($\phi=0$) o meno e si esprimono nel modo seguente:

Caso generale

$$q_u = cN_c s_c d_c i_c g_c b_c + qN_q s_q d_q i_q g_q b_q + 0.5B\gamma N_\gamma s_\gamma d_\gamma i_\gamma g_\gamma b_\gamma$$

Caso di terreno puramente coesivo $\phi=0$

$$q_u = 5.14c(1 + s_c + d_c - i_c - g_c - b_c) + q$$

in cui d_c, d_q, d_γ , sono i fattori di profondità; s_c, s_q, s_γ , sono i fattori di forma; i_c, i_q, i_γ , sono i fattori di inclinazione del carico; b_c, b_q, b_γ , sono i fattori di inclinazione del piano di posa; g_c, g_q, g_γ , sono i fattori che tengono conto del fatto che la fondazione poggia su un terreno in pendenza.

I fattori N_c, N_q, N_γ sono espressi come:

$$N_q = e^{\pi \tan\phi} K_p$$

$$N_c = (N_q - 1) \cot\phi$$

$$N_\gamma = 1.5(N_q - 1) \tan\phi$$

Vediamo ora come si esprimono i vari fattori che compaiono nella espressione del carico ultimo.

Fattori di forma

$$\text{per } \phi=0 \quad s_c = 0.2 \frac{B}{L}$$

$$\text{per } \phi>0 \quad s_c = 1 + \frac{N_q}{N_c} \frac{B}{L}$$

$$s_q = 1 + \frac{B}{L} \tan\phi$$

$$s_\gamma = 1 - 0.4 \frac{B}{L}$$

Fattori di profondità

Si definisce il parametro k come

$$k = \frac{D}{B} \quad \text{se} \quad \frac{D}{B} \leq 1$$

$$k = \arctg \frac{D}{B} \quad \text{se} \quad \frac{D}{B} > 1$$

I vari coefficienti si esprimono come

$$\text{per } \phi=0 \quad d_c = 0.4k$$

$$\text{per } \phi>0 \quad d_c = 1 + 0.4k$$

$$d_q = 1 + 2 \tan\phi (1 - \sin\phi)^2 k$$

$$\gamma = 1$$

Fattori di inclinazione del carico

Indichiamo con V e H le componenti del carico rispettivamente perpendicolare e parallela alla base e con A_f l'area efficace della fondazione ottenuta come $A_f = B' \times L'$ (B' e L' sono legate alle dimensioni effettive della fondazione B, L e all'eccentricità del carico e_B, e_L dalle relazioni $B' = B - 2e_B$ $L' = L - 2e_L$) e con η l'angolo di inclinazione della fondazione espresso in gradi ($\eta=0$ per fondazione orizzontale).

I fattori di inclinazione del carico si esprimono come:

$$\text{per } \phi = 0 \quad i_c = 1/2(1 - \sqrt{1 - \frac{H}{A_f c_a}})$$

$$\text{per } \phi > 0 \quad i_c = i_q - \frac{1 - i_q}{N_q - 1}$$

$$i_q = \left(1 - \frac{0.5H}{V + A_1 c_a \operatorname{ctg} \phi}\right)^5$$

per $\eta = 0$
$$i_r = \left(1 - \frac{0.7H}{V + A_1 c_a \operatorname{ctg} \phi}\right)^5$$

per $\eta > 0$
$$i_r = \left(1 - \frac{(0.7 - \eta^\circ / 450^\circ)H}{V + A_1 c_a \operatorname{ctg} \phi}\right)^5$$

Fattori di inclinazione del piano di posa della fondazione

per $\phi = 0$
$$b_c = \frac{\eta^\circ}{147^\circ}$$

per $\phi > 0$
$$b_c = 1 - \frac{\eta^\circ}{147^\circ}$$

$$b_q = e^{-2\eta \operatorname{tg} \phi}$$

$$b_r = e^{-2.7\eta \operatorname{tg} \phi}$$

Fattori di inclinazione del terreno

Indicando con β la pendenza del pendio i fattori g si ottengono dalle espressioni seguenti:

per $\phi = 0$
$$g_c = \frac{\beta^\circ}{147^\circ}$$

per $\phi > 0$
$$g_c = 1 - \frac{\beta^\circ}{147^\circ}$$

$$g_q = g_r = (1 - 0.05 \operatorname{tg} \beta)^5$$

Per poter applicare la formula di Hansen devono risultare verificate le seguenti condizioni:

$$H < V \operatorname{tg} \delta + A_1 c_a$$

$$\beta \leq \phi$$

$$i_q, i_r > 0$$

$$\beta + \eta \leq 90^\circ$$

Strategia di soluzione

A partire dal tipo di terreno, dalla geometria e dai sovraccarichi agenti il programma è in grado di conoscere tutti i carichi agenti sulla struttura per ogni combinazione di carico.

La struttura scatolare viene schematizzata come un telaio piano e viene risolta mediante il metodo degli elementi finiti (FEM). Più dettagliatamente il telaio viene discretizzato in una serie di elementi connessi fra di loro nei nodi.

Il terreno di rinfianco e di fondazione viene invece schematizzato con una serie di elementi molle non reagenti a trazione (modello di Winkler). L'area della singola molla è direttamente proporzionale alla costante di Winkler del terreno e all'area di influenza della molla stessa.

A partire dalla matrice di rigidità del singolo elemento, \mathbf{K}_e , si assembla la matrice di rigidità di tutta la struttura \mathbf{K} . Tutti i carichi agenti sulla struttura vengono trasformati in carichi nodali (reazioni di incastro perfetto) ed inseriti nel vettore dei carichi nodali \mathbf{p} .

Indicando con \mathbf{u} il vettore degli spostamenti nodali (incogniti), la relazione risolutiva può essere scritta nella forma

$$\mathbf{K} \mathbf{u} = \mathbf{p}$$

Da questa equazione matriciale si ricavano gli spostamenti incogniti \mathbf{u}

$$\mathbf{u} = \mathbf{K}^{-1} \mathbf{p}$$

Noti gli spostamenti nodali è possibile risalire alle sollecitazioni nei vari elementi.

La soluzione del sistema viene fatta per ogni combinazione di carico agente sullo scatolare. Il successivo calcolo delle armature nei vari elementi viene condotto tenendo conto delle condizioni più gravose che si possono verificare nelle sezioni fra tutte le combinazioni di carico.

CUNICOLO DI STAZIONE - SEZIONE TIPO

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	3,30	[m]
Larghezza esterna	2,40	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,30	[m]
Spessore piedritto destro	0,30	[m]
Spessore fondazione	0,30	[m]
Spessore traverso	0,20	[m]

Caratteristiche strati terreno

<u>Strato di rinfiacco</u>		
Descrizione	Unità S	
Peso di volume	1900,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	1900,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,33	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ²]
Costante di Winkler	3,00	[kg/cm ² /cm]

<u>Strato di base</u>		
Descrizione	Unità S	
Peso di volume	1900,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	1900,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,33	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ²]
Costante di Winkler	3,00	[kg/cm ² /cm]
Tensione limite	1,80	[kg/cm ²]

Caratteristiche materiali utilizzati

<u>Materiale calcestruzzo</u>		
R _{ck} calcestruzzo	356,89	[kg/cm ²]
Peso specifico calcestruzzo	2500,00	[kg/mc]
Modulo elastico E	327383,08	[kg/cm ²]
Tensione di snervamento acciaio	4588,65	[kg/cm ²]
Coeff. omogeneizzazione cls tesoro/compresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente dilatazione termica	0,0000120	

Condizioni di carico

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura
 Carichi verticali positivi se diretti verso il basso
 Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra
 Coppie concentrate positive se antiorarie
 Ascisse X (espresse in m) positive verso destra
 Ordinate Y (espresse in m) positive verso l'alto
 Carichi concentrati espressi in kg
 Coppie concentrate espressi in kgm
 Carichi distribuiti espressi in kg/m

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate
 X ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati
 Y ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati
 F_y componente Y del carico concentrato
 F_x componente X del carico concentrato
 M momento

Forze distribuite
 X_i, X_f ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali
 Y_i, Y_f ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali
 V_{ni} componente normale del carico distribuito nel punto iniziale
 V_{nf} componente normale del carico distribuito nel punto finale
 V_{ti} componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale
 V_{tf} componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale
 D_{te} variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi
 D_{ti} variazione termica lembo interno espressa in gradi centigradi

Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico n°7 (Ricoprimento)

Distr	Traverso	X _i = 0,00	X _f = 2,40	V _{ni} = 1430	V _{nf} = 1430	V _{ti} = 0	V _{tf} = 0
-------	----------	-----------------------	-----------------------	------------------------	------------------------	---------------------	---------------------

Condizione di carico n°8 (Azione variabile da traffico)

Distr	Traverso	X _i = 0,00	X _f = 2,40	V _{ni} = 6000	V _{nf} = 6000	V _{ti} = 0	V _{tf} = 0
-------	----------	-----------------------	-----------------------	------------------------	------------------------	---------------------	---------------------

Condizione di carico n°9 (Azione frenatura/accelerazione)

Conc	Pied_S	Y= 3,30	F _y = 0	F _x = 6000	M= 0		
------	--------	---------	--------------------	-----------------------	------	--	--

Condizione di carico n°10 (Carico a tergo accidentale)

Distr	Terreno	X _i = -3,30	X _f = 0,00	V _{ni} = 6000	V _{nf} = 6000		
Distr	Terreno	X _i = 2,40	X _f = 5,70	V _{ni} = 6000	V _{nf} = 6000		

Impostazioni di progetto

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

Coefficiente di sicurezza calcestruzzo γ _c	1.50
Fattore riduzione da resistenza cubica a cilindrica	0.83
Fattore di riduzione per carichi di lungo periodo	0.85
Coefficiente di sicurezza acciaio	1.15

Coefficiente di sicurezza per la sezione 1.00

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

$$V_{Rd} = [0.18 * k * (100.0 * \rho_1 * f_{ck})^{1/3} / \gamma_c + 0.15 * \sigma_{cp}] * b_w * d > (v_{min} + 0.15 * \sigma_{cp}) * b_w * d$$

$$V_{Rsd} = 0.9 * d * A_{sw} / s * f_{yd} * (\text{ctg} \alpha + \text{ctg} \theta) * \sin \alpha$$

$$V_{Rcd} = 0.9 * d * b_w * \alpha_c * f_{cd} * (\text{ctg}(\theta) + \text{ctg}(\alpha)) / (1.0 + \text{ctg} \theta^2)$$

con:

d	altezza utile sezione [mm]
b _w	larghezza minima sezione [mm]
σ _{cp}	tensione media di compressione [N/mmq]
ρ ₁	rapporto geometrico di armatura
A _{sw}	area armatura trasversale [mmq]
s	interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]
α _c	coefficiente maggiorativo, funzione di f _{cd} e σ _{cp}

$$f_{cd} = 0.5 * f_{cd}$$

$$k = 1 + (200/d)^{1/2}$$

$$v_{min} = 0.035 * k^{3/2} * f_{ck}^{1/2}$$

Stato Limite di EsercizioCriteria di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente poco aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

0.60 f_{ck}

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.)

0.45 f_{ck}

Limite tensioni di trazione nell'acciaio (comb. rare)

0.80 f_{yk}Criteria verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

Apertura limite fessure w₁=0,20 w₂=0,30 w₃=0,40

Metodo di calcolo aperture delle fessure:

- NTC 2018 - C4.1.2.2.4.5

Resistenza a trazione per FlessioneVerifiche secondo :

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Coprifero sezioni 3,00 [cm]

Descrizione combinazioni di caricoSimbologia adottata

γ	Coefficiente di partecipazione della condizione
ψ	Coefficiente di combinazione della condizione
C	Coefficiente totale di partecipazione della condizione

Norme Tecniche 2018Simbologia adottata

γ _{G1fav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ _{G1fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ _{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ _{G2fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ _Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
γ _{tanφ'}	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
γ _c	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
γ _{cu}	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
γ _{qu}	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo

Coefficienti di partecipazione combinazioni staticheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ _{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ _{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ _{G2fav}	0,80	0,80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ _{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ _{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ _{Qsfav}	1,50	1,30
Variabili da traffico	Favorevole	γ _{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ _{Qsfav}	1,35	1,15
Termici	Favorevole	γ _{efav}	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	γ _{esfav}	1,20	1,20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	γ _{tanφ'}	1,00	1,25
Coesione efficace	γ _c	1,00	1,25
Resistenza non drenata	γ _{cu}	1,00	1,40
Resistenza a compressione uniassiale	γ _{qu}	1,00	1,60
Peso dell'unità di volume	γ _γ	1,00	1,00

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismicheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ _{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ _{G1sfav}	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	γ _{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ _{G2sfav}	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	γ _{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ _{Qsfav}	1,00	1,00
Variabili da traffico	Favorevole	γ _{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ _{Qsfav}	1,00	1,00
Termici	Favorevole	γ _{efav}	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	γ _{esfav}	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,00
Coesione efficace	γ_c	1,00	1,00
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1,00	1,00
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1,00	1,00
Peso dell'unità di volume	γ_r	1,00	1,00

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Ricoprimento	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Ricoprimento	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.50	0.75	1.12
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.30	0.75	0.98
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Ricoprimento	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Ricoprimento	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.50	0.75	1.12
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.30	0.75	0.98
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 10 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 11 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 12 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 13 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 14 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 15 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 16 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 17 SLE (Rara)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
<u>Combinazione n° 18 SLE (Frequente)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
<u>Combinazione n° 19 SLE (Quasi Permanente)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 20 SLE (Rara)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
<u>Combinazione n° 21 SLE (Frequente)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
<u>Combinazione n° 22 SLE (Rara)</u>				

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 23 SLE (Frequente)</u>				

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
<u>Combinazione n° 24 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo</u>				

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 25 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo</u>				

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 26 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo</u>				

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 27 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo</u>				

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 28 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo</u>				

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 29 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo</u>				

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 30 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo</u>				

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 31 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo</u>				

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 32 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo</u>				

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 33 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 34 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 35 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X ascisse (espresse in m) positive verso destra

Y ordinate (espresse in m) positive verso l'alto

M momento espresso in kgm

V taglio espresso in kg

SN sforzo normale espresso in kg

ux spostamento direzione X espresso in cm

uy spostamento direzione Y espresso in cm

σ pressione sul terreno espressa in kg/cmq

Tipo di analisi

Pressione in calotta

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo **angolo di attrito**

Metodo di calcolo della portanza

Spinta sui piedritti

Pressione geostatica

Hansen

Attiva	[combinazione 1]
Attiva	[combinazione 2]
Attiva	[combinazione 3]
Attiva	[combinazione 4]
Attiva	[combinazione 5]
Attiva	[combinazione 6]
Attiva	[combinazione 7]
Attiva	[combinazione 8]
Attiva	[combinazione 9]
Attiva	[combinazione 10]
Attiva	[combinazione 11]
Attiva	[combinazione 12]
Attiva	[combinazione 13]
Attiva	[combinazione 14]
Attiva	[combinazione 15]
Attiva	[combinazione 16]
Attiva	[combinazione 17]
Attiva	[combinazione 18]
Attiva	[combinazione 19]
Attiva	[combinazione 20]
Attiva	[combinazione 21]
Attiva	[combinazione 22]
Attiva	[combinazione 23]
Attiva	[combinazione 24]
Attiva	[combinazione 25]
Attiva	[combinazione 26]
Attiva	[combinazione 27]
Attiva	[combinazione 28]
Attiva	[combinazione 29]
Attiva	[combinazione 30]
Attiva	[combinazione 31]
Attiva	[combinazione 32]
Attiva	[combinazione 33]
Attiva	[combinazione 34]
Attiva	[combinazione 35]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine

37.941863

Longitudine

15.362465

Comune

Santa Teresa Di Riva

Provincia

Messina

Regione

Sicilia

Punti di interpolazione del reticolo

46095 - 45873 - 45872 - 46094

Tipo di opera

Tipo di costruzione	Opera ordinaria
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	IV - Opere strategiche ed industrie molto pericolose
Vita di riferimento	100 anni

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	3.13 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.23
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 39.21$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 19.60$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$	1.15 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.50
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 17.54$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 8.77$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare
Spinta sismica	Mononobe-Okabe
Angolo diffusione sovraccarico	30,00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0,244	0,000
2	0,306	0,000
3	0,244	0,000
4	0,306	0,000
5	0,244	0,000
6	0,306	0,000
7	0,244	0,000
8	0,306	0,000
9	0,244	0,654
10	0,244	0,706
11	0,244	0,654
12	0,244	0,706
13	0,244	0,706
14	0,244	0,654
15	0,244	0,654
16	0,244	0,706
17	0,244	0,000
18	0,244	0,000
19	0,244	0,000
20	0,244	0,000
21	0,244	0,000
22	0,244	0,000
23	0,244	0,000
24	0,244	0,387
25	0,244	0,351
26	0,244	0,387
27	0,244	0,351
28	0,244	0,387
29	0,244	0,351
30	0,244	0,387
31	0,244	0,351
32	0,244	0,387
33	0,244	0,351
34	0,244	0,387
35	0,244	0,351

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	24
Numero elementi traverso	18
Numero elementi piedritto sinistro	32
Numero elementi piedritto destro	32
Numero molle fondazione	25
Numero molle piedritto sinistro	33
Numero molle piedritto destro	33

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1829,30 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1829,30 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kg/mq]
-------	-------	----------

-13,30 15,70 0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1815,69 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1815,69 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	6075,00
0,00	2,40	0,00
2,40	5,70	6075,00
5,70	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1363,39 [kg/mq] Pressione inf. 3192,69 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1363,39 [kg/mq] Pressione inf. 3192,69 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	5175,00
0,00	2,40	0,00
2,40	5,70	5175,00
5,70	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1498,60 [kg/mq] Pressione inf. 3314,29 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1498,60 [kg/mq] Pressione inf. 3314,29 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	6075,00
0,00	2,40	0,00
2,40	5,70	6075,00
5,70	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1363,39 [kg/mq] Pressione inf. 3192,69 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1363,39 [kg/mq] Pressione inf. 3192,69 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	5175,00
0,00	2,40	0,00
2,40	5,70	5175,00
5,70	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1498,60 [kg/mq] Pressione inf. 3314,29 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1498,60 [kg/mq] Pressione inf. 3314,29 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	8100,00
0,00	2,40	0,00
2,40	5,70	8100,00
5,70	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1817,85 [kg/mq] Pressione inf. 3647,16 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1817,85 [kg/mq] Pressione inf. 3647,16 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	6900,00
0,00	2,40	0,00
2,40	5,70	6900,00
5,70	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1998,13 [kg/mq] Pressione inf. 3813,82 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1998,13 [kg/mq] Pressione inf. 3813,82 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1084,92 [kg/mq]	Pressione inf. 1084,92 [kg/mq]
--------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1124,42 [kg/mq]	Pressione inf. 1124,42 [kg/mq]
--------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1084,92 [kg/mq]	Pressione inf. 1084,92 [kg/mq]
--------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1124,42 [kg/mq]	Pressione inf. 1124,42 [kg/mq]
--------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 1124,42 [kg/mq]	Pressione inf. 1124,42 [kg/mq]
------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 1084,92 [kg/mq]	Pressione inf. 1084,92 [kg/mq]
------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 1084,92 [kg/mq]	Pressione inf. 1084,92 [kg/mq]
------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 1124,42 [kg/mq]	Pressione inf. 1124,42 [kg/mq]
------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	4500,00
0,00	2,40	0,00
2,40	5,70	4500,00
5,70	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	4500,00
0,00	2,40	0,00
2,40	5,70	4500,00
5,70	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	6000,00
0,00	2,40	0,00
2,40	5,70	6000,00
5,70	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1346,56 [kg/mq] Pressione inf. 2753,71 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1346,56 [kg/mq] Pressione inf. 2753,71 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	4500,00
0,00	2,40	0,00
2,40	5,70	4500,00
5,70	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 397,71 [kg/mq] Pressione inf. 397,71 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 397,71 [kg/mq] Pressione inf. 397,71 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 397,71 [kg/mq] Pressione inf. 397,71 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 397,71 [kg/mq] Pressione inf. 397,71 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,70	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
----	----	----------

-13,30 15,70 0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 397,71 [kg/mq] Pressione inf. 397,71 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[kg/mq]

-13,30 15,70 0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[kg/mq]

-13,30 15,70 0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 397,71 [kg/mq] Pressione inf. 397,71 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[kg/mq]

-13,30 15,70 0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Spostamenti**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)**

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,225
0,66	0,000	0,220
1,20	0,000	0,217
1,74	0,000	0,220
2,25	0,000	0,225

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,227
0,69	0,000	0,233
1,20	0,000	0,237
1,71	0,000	0,233
2,25	0,000	0,227

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,225
1,67	-0,003	0,226
3,20	0,000	0,227

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,225
1,67	0,003	0,226
3,20	0,000	0,227

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,180
0,66	0,000	0,176
1,20	0,000	0,174
1,74	0,000	0,176
2,25	0,000	0,180

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,181
0,69	0,000	0,186
1,20	0,000	0,189
1,71	0,000	0,186
2,25	0,000	0,181

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,180
1,67	-0,001	0,181
3,20	0,000	0,181

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,180
1,67	0,001	0,181
3,20	0,000	0,181

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,066	0,412
0,66	-0,067	0,443
1,20	-0,067	0,482
1,74	-0,067	0,536
2,25	-0,067	0,593

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,225	0,416
0,69	0,224	0,488
1,20	0,223	0,543
1,71	0,223	0,570
2,25	0,222	0,597

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,066	0,412
1,67	0,064	0,414
3,20	0,225	0,416

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,067	0,593
1,67	0,073	0,595
3,20	0,222	0,597

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,057	0,336
0,66	-0,057	0,365
1,20	-0,057	0,400
1,74	-0,058	0,446
2,25	-0,058	0,494

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,198	0,339
0,69	0,198	0,400
1,20	0,197	0,447
1,71	0,196	0,472
2,25	0,195	0,498

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,057	0,336
1,67	0,062	0,338
3,20	0,198	0,339

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,058	0,494
1,67	0,060	0,496
3,20	0,195	0,498

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,087	0,308
0,66	-0,088	0,359
1,20	-0,088	0,417
1,74	-0,088	0,485
2,25	-0,089	0,554

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,308	0,311
0,69	0,307	0,394
1,20	0,306	0,460
1,71	0,305	0,506
2,25	0,304	0,557

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,087	0,308
1,67	0,101	0,310
3,20	0,308	0,311

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,089	0,554
1,67	0,091	0,556
3,20	0,304	0,557

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,075	0,247
0,66	-0,075	0,294
1,20	-0,075	0,345

1,74	-0,075	0,403
2,25	-0,076	0,461
Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,270	0,250
0,69	0,269	0,320
1,20	0,268	0,376
1,71	0,267	0,417
2,25	0,267	0,465
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,075	0,247
1,67	0,094	0,249
3,20	0,270	0,250
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,076	0,461
1,67	0,077	0,463
3,20	0,267	0,465
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,065	0,338
0,66	-0,065	0,375
1,20	-0,066	0,417
1,74	-0,066	0,469
2,25	-0,066	0,523
Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,232	0,341
0,69	0,231	0,407
1,20	0,230	0,459
1,71	0,230	0,491
2,25	0,229	0,526
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,065	0,338
1,67	0,078	0,340
3,20	0,232	0,341
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,066	0,523
1,67	0,067	0,525
3,20	0,229	0,526
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,055	0,273
0,66	-0,055	0,307
1,20	-0,056	0,345
1,74	-0,056	0,390
2,25	-0,056	0,435
Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,205	0,275
0,69	0,204	0,331
1,20	0,204	0,375
1,71	0,203	0,404
2,25	0,202	0,438
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,055	0,273
1,67	0,076	0,274
3,20	0,205	0,275
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,056	0,435
1,67	0,055	0,436
3,20	0,202	0,438
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,059	0,182
0,66	0,059	0,183
1,20	0,059	0,183
1,74	0,059	0,186
2,25	0,058	0,189
Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,070	0,183
0,69	0,070	0,184
1,20	0,070	0,187
1,71	0,070	0,188
2,25	0,070	0,190
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)		

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,059	0,182
1,67	0,075	0,182
3,20	0,070	0,183
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,058	0,189
1,67	0,054	0,189
3,20	0,070	0,190
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,061	0,135
0,66	0,061	0,138
1,20	0,061	0,139
1,74	0,061	0,142
2,25	0,060	0,143
Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,073	0,136
0,69	0,073	0,137
1,20	0,073	0,139
1,71	0,072	0,140
2,25	0,072	0,144
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,061	0,135
1,67	0,079	0,136
3,20	0,073	0,136
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,060	0,143
1,67	0,054	0,143
3,20	0,072	0,144
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,059	0,182
0,66	0,059	0,183
1,20	0,059	0,183
1,74	0,059	0,186
2,25	0,058	0,189
Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,070	0,183
0,69	0,070	0,184
1,20	0,070	0,187
1,71	0,070	0,188
2,25	0,070	0,190
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,059	0,182
1,67	0,075	0,182
3,20	0,070	0,183
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,058	0,189
1,67	0,054	0,189
3,20	0,070	0,190
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,061	0,135
0,66	0,061	0,138
1,20	0,061	0,139
1,74	0,061	0,142
2,25	0,060	0,143
Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,073	0,136
0,69	0,073	0,137
1,20	0,073	0,139
1,71	0,072	0,140
2,25	0,072	0,144
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,061	0,135
1,67	0,079	0,136
3,20	0,073	0,136
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,060	0,143
1,67	0,054	0,143
3,20	0,072	0,144
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)		

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,060	0,143
0,66	-0,061	0,142
1,20	-0,061	0,139
1,74	-0,061	0,138
2,25	-0,061	0,135
Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,072	0,144
0,69	-0,072	0,140
1,20	-0,073	0,139
1,71	-0,073	0,137
2,25	-0,073	0,136
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,060	0,143
1,67	-0,054	0,143
3,20	-0,072	0,144
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,061	0,135
1,67	-0,079	0,136
3,20	-0,073	0,136
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,058	0,189
0,66	-0,059	0,186
1,20	-0,059	0,183
1,74	-0,059	0,183
2,25	-0,059	0,182
Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,070	0,190
0,69	-0,070	0,188
1,20	-0,070	0,187
1,71	-0,070	0,184
2,25	-0,070	0,183
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,058	0,189
1,67	-0,054	0,189
3,20	-0,070	0,190
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,059	0,182
1,67	-0,075	0,182
3,20	-0,070	0,183
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,058	0,189
0,66	-0,059	0,186
1,20	-0,059	0,183
1,74	-0,059	0,183
2,25	-0,059	0,182
Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,070	0,190
0,69	-0,070	0,188
1,20	-0,070	0,187
1,71	-0,070	0,184
2,25	-0,070	0,183
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,058	0,189
1,67	-0,054	0,189
3,20	-0,070	0,190
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,059	0,182
1,67	-0,075	0,182
3,20	-0,070	0,183
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,060	0,143
0,66	-0,061	0,142
1,20	-0,061	0,139
1,74	-0,061	0,138
2,25	-0,061	0,135
Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,072	0,144
0,69	-0,072	0,140

1,20	-0,073	0,139
1,71	-0,073	0,137
2,25	-0,073	0,136
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,060	0,143
1,67	-0,054	0,143
3,20	-0,072	0,144
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,061	0,135
1,67	-0,079	0,136
3,20	-0,073	0,136
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,044	0,311
0,66	-0,044	0,331
1,20	-0,045	0,356
1,74	-0,045	0,392
2,25	-0,045	0,431
Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,150	0,314
0,69	0,149	0,364
1,20	0,148	0,401
1,71	0,148	0,418
2,25	0,147	0,434
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,044	0,311
1,67	0,042	0,312
3,20	0,150	0,314
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,045	0,431
1,67	0,049	0,433
3,20	0,147	0,434
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,322
0,66	0,000	0,311
1,20	0,000	0,306
1,74	0,000	0,311
2,25	0,000	0,322
Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,325
0,69	0,000	0,342
1,20	0,000	0,351
1,71	0,000	0,342
2,25	0,000	0,325
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,322
1,67	-0,013	0,323
3,20	0,000	0,325
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,322
1,67	0,013	0,323
3,20	0,000	0,325
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,166
0,66	0,000	0,162
1,20	0,000	0,160
1,74	0,000	0,162
2,25	0,000	0,166
Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,167
0,69	0,000	0,171
1,20	0,000	0,173
1,71	0,000	0,171
2,25	0,000	0,167
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,166
1,67	-0,002	0,166
3,20	0,000	0,167
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]

0,15	0,000	0,166
1,67	0,002	0,166
3,20	0,000	0,167
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,058	0,236
0,66	-0,058	0,270
1,20	-0,059	0,308
1,74	-0,059	0,353
2,25	-0,059	0,400
Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,205	0,239
0,69	0,204	0,295
1,20	0,204	0,339
1,71	0,203	0,369
2,25	0,202	0,403
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,058	0,236
1,67	0,067	0,238
3,20	0,205	0,239
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,059	0,400
1,67	0,061	0,401
3,20	0,202	0,403
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,044	0,102
0,66	-0,044	0,130
1,20	-0,044	0,160
1,74	-0,044	0,194
2,25	-0,044	0,226
Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,156	0,103
0,69	0,155	0,139
1,20	0,155	0,169
1,71	0,154	0,195
2,25	0,154	0,227
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,044	0,102
1,67	0,054	0,103
3,20	0,156	0,103
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,044	0,226
1,67	0,044	0,227
3,20	0,154	0,227
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,043	0,256
0,66	-0,043	0,280
1,20	-0,044	0,308
1,74	-0,044	0,343
2,25	-0,044	0,379
Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,155	0,259
0,69	0,154	0,303
1,20	0,154	0,338
1,71	0,153	0,359
2,25	0,153	0,382
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,043	0,256
1,67	0,052	0,258
3,20	0,155	0,259
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,044	0,379
1,67	0,045	0,381
3,20	0,153	0,382
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,163
0,66	0,000	0,162
1,20	0,000	0,161
1,74	0,000	0,162
2,25	0,000	0,163

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,164
0,69	0,000	0,165
1,20	0,000	0,166
1,71	0,000	0,165
2,25	0,000	0,164

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,163
1,67	0,008	0,164
3,20	0,000	0,164

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,163
1,67	-0,008	0,164
3,20	0,000	0,164

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,023	0,173
0,66	0,023	0,171
1,20	0,023	0,170
1,74	0,023	0,172
2,25	0,023	0,176

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,027	0,174
0,69	0,027	0,178
1,20	0,027	0,180
1,71	0,027	0,179
2,25	0,027	0,177

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,023	0,173
1,67	0,028	0,174
3,20	0,027	0,174

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,023	0,176
1,67	0,022	0,177
3,20	0,027	0,177

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,020	0,153
0,66	0,020	0,151
1,20	0,020	0,150
1,74	0,020	0,152
2,25	0,020	0,155

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,023	0,154
0,69	0,023	0,158
1,20	0,023	0,160
1,71	0,023	0,158
2,25	0,023	0,156

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,020	0,153
1,67	0,024	0,154
3,20	0,023	0,154

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,020	0,155
1,67	0,019	0,156
3,20	0,023	0,156

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,023	0,176
0,66	-0,023	0,172
1,20	-0,023	0,170
1,74	-0,023	0,171
2,25	-0,023	0,173

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,027	0,177
0,69	-0,027	0,179
1,20	-0,027	0,180
1,71	-0,027	0,178
2,25	-0,027	0,174

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,023	0,176

1,67	-0,022	0,177
3,20	-0,027	0,177
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,173
1,67	-0,028	0,174
3,20	-0,027	0,174
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,155
0,66	-0,020	0,152
1,20	-0,020	0,150
1,74	-0,020	0,151
2,25	-0,020	0,153
Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,156
0,69	-0,023	0,158
1,20	-0,023	0,160
1,71	-0,023	0,158
2,25	-0,023	0,154
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,155
1,67	-0,019	0,156
3,20	-0,023	0,156
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,153
1,67	-0,024	0,154
3,20	-0,023	0,154
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,173
0,66	0,023	0,171
1,20	0,023	0,170
1,74	0,023	0,172
2,25	0,023	0,176
Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,027	0,174
0,69	0,027	0,178
1,20	0,027	0,180
1,71	0,027	0,179
2,25	0,027	0,177
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,173
1,67	0,028	0,174
3,20	0,027	0,174
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,176
1,67	0,022	0,177
3,20	0,027	0,177
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,020	0,153
0,66	0,020	0,151
1,20	0,020	0,150
1,74	0,020	0,152
2,25	0,020	0,155
Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,154
0,69	0,023	0,158
1,20	0,023	0,160
1,71	0,023	0,158
2,25	0,023	0,156
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,020	0,153
1,67	0,024	0,154
3,20	0,023	0,154
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,020	0,155
1,67	0,019	0,156
3,20	0,023	0,156
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,176

0,66	-0,023	0,172
1,20	-0,023	0,170
1,74	-0,023	0,171
2,25	-0,023	0,173
Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,027	0,177
0,69	-0,027	0,179
1,20	-0,027	0,180
1,71	-0,027	0,178
2,25	-0,027	0,174
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,176
1,67	-0,022	0,177
3,20	-0,027	0,177
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,173
1,67	-0,028	0,174
3,20	-0,027	0,174
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,155
0,66	-0,020	0,152
1,20	-0,020	0,150
1,74	-0,020	0,151
2,25	-0,020	0,153
Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,156
0,69	-0,023	0,158
1,20	-0,023	0,160
1,71	-0,023	0,158
2,25	-0,023	0,154
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,155
1,67	-0,019	0,156
3,20	-0,023	0,156
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,153
1,67	-0,024	0,154
3,20	-0,023	0,154
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,173
0,66	0,023	0,171
1,20	0,023	0,170
1,74	0,023	0,172
2,25	0,023	0,176
Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,027	0,174
0,69	0,027	0,178
1,20	0,027	0,180
1,71	0,027	0,179
2,25	0,027	0,177
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,173
1,67	0,028	0,174
3,20	0,027	0,174
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,176
1,67	0,022	0,177
3,20	0,027	0,177
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,020	0,153
0,66	0,020	0,151
1,20	0,020	0,150
1,74	0,020	0,152
2,25	0,020	0,155
Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,154
0,69	0,023	0,158
1,20	0,023	0,160
1,71	0,023	0,158

2,25	0,023	0,156
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,020	0,153
1,67	0,024	0,154
3,20	0,023	0,154
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,020	0,155
1,67	0,019	0,156
3,20	0,023	0,156
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,023	0,176
0,66	-0,023	0,172
1,20	-0,023	0,170
1,74	-0,023	0,171
2,25	-0,023	0,173
Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,027	0,177
0,69	-0,027	0,179
1,20	-0,027	0,180
1,71	-0,027	0,178
2,25	-0,027	0,174
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,023	0,176
1,67	-0,022	0,177
3,20	-0,027	0,177
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,023	0,173
1,67	-0,028	0,174
3,20	-0,027	0,174
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,020	0,155
0,66	-0,020	0,152
1,20	-0,020	0,150
1,74	-0,020	0,151
2,25	-0,020	0,153
Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,023	0,156
0,69	-0,023	0,158
1,20	-0,023	0,160
1,71	-0,023	0,158
2,25	-0,023	0,154
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,020	0,155
1,67	-0,019	0,156
3,20	-0,023	0,156
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,020	0,153
1,67	-0,024	0,154
3,20	-0,023	0,154

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1417,60	-5655,08	2085,06
0,66	850,45	-2704,48	2085,06
1,20	1658,39	292,55	2085,06
1,74	850,45	3297,69	2085,06
2,25	-1417,60	5655,08	2085,06
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-880,14	2934,75	872,08
0,69	290,98	1437,43	872,08
1,20	660,60	0,00	872,08
1,71	290,98	-1437,43	872,08
2,25	-880,14	-2934,75	872,08
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1417,60	2086,38	5908,50
1,67	-6,21	-44,86	4421,62
3,20	-880,14	-872,08	2934,75
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]

0,15	-1417,60	-2086,38	5908,50
1,67	-6,21	44,86	4421,63
3,20	-880,14	872,08	2934,75
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,32	-4561,86	1988,40
0,66	613,39	-2184,53	1988,40
1,20	1265,58	234,52	1988,40
1,74	613,39	2659,73	1988,40
2,25	-1216,32	4561,86	1988,40
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-765,58	2476,95	841,16
0,69	222,86	1213,20	841,16
1,20	534,82	0,00	841,16
1,71	222,86	-1213,20	841,16
2,25	-765,58	-2476,95	841,16
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,32	1989,66	4764,45
1,67	93,06	-68,09	3620,70
3,20	-765,58	-841,16	2476,95
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,32	-1989,66	4764,45
1,67	93,06	68,09	3620,70
3,20	-765,58	841,16	2476,95
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3463,90	-12902,16	5077,42
0,66	1832,30	-6722,77	5077,42
1,20	3939,08	279,95	5077,42
1,74	2101,95	8050,45	5077,42
2,25	-3669,85	14794,86	5077,42
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2456,13	10391,78	9744,89
0,69	1547,52	4555,17	9744,89
1,20	2449,37	-1047,97	9744,89
1,71	469,61	-6651,11	9744,89
2,25	-4656,87	-12487,72	9744,89
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3463,90	4684,38	13365,53
1,67	-542,60	-186,33	11878,66
3,20	-3131,13	-2994,89	10391,78
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3669,85	-5476,91	15461,47
1,67	1158,70	-394,41	13974,59
3,20	-4656,87	8762,56	12487,72
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3152,90	-10726,80	5086,43
0,66	1259,42	-5627,33	5086,43
1,20	3030,08	202,36	5086,43
1,74	1509,81	6702,20	5086,43
2,25	-3305,59	12358,12	5086,43
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 4)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2166,47	8817,27	8999,37
0,69	1228,45	3857,09	8999,37
1,20	1987,64	-904,68	8999,37
1,71	297,93	-5666,45	8999,37
2,25	-4066,29	-10626,63	8999,37
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3152,90	4750,13	11104,77
1,67	-81,65	-140,05	9961,02
3,20	-2751,47	-3149,37	8817,27
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3305,59	-5429,18	12914,13
1,67	1364,77	-357,45	11770,38
3,20	-4066,29	8133,96	10626,63
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3354,11	-10549,78	5474,01
0,66	1061,73	-5798,41	5474,01
1,20	2947,02	27,28	5474,01
1,74	1462,32	6883,09	5474,01
2,25	-3566,50	13055,29	5474,01

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1602,53	7922,74	11826,05
0,69	1369,00	3170,96	11826,05
1,20	1826,76	-1390,76	11826,05
1,71	-61,50	-5952,47	11826,05
2,25	-4523,12	-10704,26	11826,05

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3354,11	4955,86	10896,49
1,67	-171,48	-17,49	9409,62
3,20	-2502,53	-2826,05	7922,74

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3566,50	-5999,10	13678,01
1,67	2035,41	-735,93	12191,13
3,20	-4523,12	10479,61	10704,26

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3062,23	-8719,51	5429,53
0,66	599,40	-4840,53	5429,53
1,20	2182,10	-14,63	5429,53
1,74	962,70	5707,83	5429,53
2,25	-3220,59	10879,69	5429,53

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1436,63	6710,20	10807,34
0,69	1077,03	2674,13	10807,34
1,20	1455,96	-1200,50	10807,34
1,71	-157,77	-5075,13	10807,34
2,25	-3957,68	-9111,20	10807,34

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3062,23	4987,37	8997,70
1,67	236,58	1,98	7853,95
3,20	-2216,63	-3007,34	6710,20

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3220,59	-5878,57	11398,70
1,67	2120,22	-655,79	10254,95
3,20	-3957,68	9626,39	9111,20

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3455,26	-10865,60	5800,11
0,66	1039,70	-5776,90	5800,11
1,20	2878,26	156,13	5800,11
1,74	1345,51	6866,60	5800,11
2,25	-3605,77	12740,24	5800,11

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1991,29	8272,44	10266,88
0,69	1167,57	3520,66	10266,88
1,20	1805,19	-1041,06	10266,88
1,71	96,77	-5602,77	10266,88
2,25	-4177,51	-10354,56	10266,88

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3455,26	5415,37	11246,19
1,67	189,82	-15,27	9759,32
3,20	-2666,29	-3516,88	8272,44

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3605,77	-6192,21	13328,31
1,67	1833,24	-549,43	11841,43
3,20	-4177,51	9253,17	10354,56

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3205,86	-8994,05	5878,50
0,66	525,75	-4826,19	5878,50
1,20	2070,18	93,75	5878,50
1,74	810,37	5692,63	5878,50
2,25	-3305,49	10606,42	5878,50

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1794,19	7013,57	9604,54
0,69	881,99	2977,50	9604,54
1,20	1416,94	-897,13	9604,54
1,71	-40,77	-4771,76	9604,54
2,25	-3678,16	-8807,83	9604,54

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3205,86	5552,08	9301,07

1,67	632,66	16,56	8157,32
3,20	-2379,19	-3754,54	7013,57
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-3305,49	-6212,37	11095,33
1,67	2022,77	-503,27	9951,58
3,20	-3678,16	8709,16	8807,83
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1870,44	-4640,01	3463,31
0,66	5,76	-2264,53	3613,28
1,20	693,46	213,19	3772,06
1,74	37,67	2722,92	3930,85
2,25	-1836,71	4673,84	4080,82
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-880,29	2108,53	2505,12
0,69	-41,73	1022,09	2610,14
1,20	215,72	-20,89	2710,96
1,71	-63,22	-1063,87	2811,77
2,25	-924,16	-2150,31	2916,79
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1870,44	3814,33	4844,46
1,67	1033,99	158,87	3476,49
3,20	-880,29	-2505,12	2108,53
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1836,71	-3734,59	4886,23
1,67	1041,02	-89,60	3518,27
3,20	-924,16	2608,78	2150,31
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1706,95	-3593,06	3466,04
0,66	-250,58	-1773,24	3616,00
1,20	290,49	147,61	3774,79
1,74	-212,16	2099,85	3933,58
2,25	-1661,95	3619,46	4083,54
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-854,84	1906,20	2610,63
0,69	-96,54	924,78	2715,65
1,20	136,80	-17,38	2816,47
1,71	-114,41	-959,54	2917,28
2,25	-891,33	-1940,96	3022,30
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1706,95	3829,31	3745,28
1,67	1174,41	113,61	2825,74
3,20	-854,84	-2610,63	1906,20
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1661,95	-3725,05	3780,03
1,67	1168,07	-46,23	2860,50
3,20	-891,33	2703,08	1940,96
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1870,44	-4640,01	3463,31
0,66	5,76	-2264,53	3613,28
1,20	693,46	213,19	3772,06
1,74	37,67	2722,92	3930,85
2,25	-1836,71	4673,84	4080,82
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-880,29	2108,53	2505,12
0,69	-41,73	1022,09	2610,14
1,20	215,72	-20,89	2710,96
1,71	-63,22	-1063,87	2811,77
2,25	-924,16	-2150,31	2916,79
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1870,44	3814,33	4844,46
1,67	1033,99	158,87	3476,49
3,20	-880,29	-2505,12	2108,53
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1836,71	-3734,59	4886,23
1,67	1041,02	-89,60	3518,27
3,20	-924,16	2608,78	2150,31
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1706,95	-3593,06	3466,04

0,66	-250,58	-1773,24	3616,00
1,20	290,49	147,61	3774,79
1,74	-212,16	2099,85	3933,58
2,25	-1661,95	3619,46	4083,54
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-854,84	1906,20	2610,63
0,69	-96,54	924,78	2715,65
1,20	136,80	-17,38	2816,47
1,71	-114,41	-959,54	2917,28
2,25	-891,33	-1940,96	3022,30
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1706,95	3829,31	3745,28
1,67	1174,41	113,61	2825,74
3,20	-854,84	-2610,63	1906,20
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1661,95	-3725,05	3780,03
1,67	1168,07	-46,23	2860,50
3,20	-891,33	2703,08	1940,96
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1661,95	-3619,46	4083,54
0,66	-212,16	-1717,53	3933,58
1,20	290,49	228,57	3774,79
1,74	-250,58	2145,42	3616,00
2,25	-1706,95	3593,06	3466,04
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-891,33	1940,96	3022,30
0,69	-114,41	959,54	2917,28
1,20	136,80	17,38	2816,47
1,71	-96,54	-924,78	2715,65
2,25	-854,84	-1906,20	2610,63
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1661,95	3725,05	3780,03
1,67	1168,07	46,23	2860,50
3,20	-891,33	-2703,08	1940,96
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1706,95	-3829,31	3745,28
1,67	1174,41	-113,61	2825,74
3,20	-854,84	2610,63	1906,20
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1836,71	-4673,84	4080,82
0,66	37,67	-2220,16	3930,85
1,20	693,46	281,64	3772,06
1,74	5,76	2757,61	3613,28
2,25	-1870,44	4640,01	3463,31
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 14)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-924,16	2150,31	2916,79
0,69	-63,22	1063,87	2811,77
1,20	215,72	20,89	2710,96
1,71	-41,73	-1022,09	2610,14
2,25	-880,29	-2108,53	2505,12
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1836,71	3734,59	4886,23
1,67	1041,02	89,60	3518,27
3,20	-924,16	-2608,78	2150,31
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1870,44	-3814,33	4844,46
1,67	1033,99	-158,87	3476,49
3,20	-880,29	2505,12	2108,53
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1836,71	-4673,84	4080,82
0,66	37,67	-2220,16	3930,85
1,20	693,46	281,64	3772,06
1,74	5,76	2757,61	3613,28
2,25	-1870,44	4640,01	3463,31
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 15)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-924,16	2150,31	2916,79
0,69	-63,22	1063,87	2811,77
1,20	215,72	20,89	2710,96
1,71	-41,73	-1022,09	2610,14

2,25	-880,29	-2108,53	2505,12
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1836,71	3734,59	4886,23
1,67	1041,02	89,60	3518,27
3,20	-924,16	-2608,78	2150,31
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1870,44	-3814,33	4844,46
1,67	1033,99	-158,87	3476,49
3,20	-880,29	2505,12	2108,53
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1661,95	-3619,46	4083,54
0,66	-212,16	-1717,53	3933,58
1,20	290,49	228,57	3774,79
1,74	-250,58	2145,42	3616,00
2,25	-1706,95	3593,06	3466,04
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 16)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-891,33	1940,96	3022,30
0,69	-114,41	959,54	2917,28
1,20	136,80	17,38	2816,47
1,71	-96,54	-924,78	2715,65
2,25	-854,84	-1906,20	2610,63
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1661,95	3725,05	3780,03
1,67	1168,07	46,23	2860,50
3,20	-891,33	-2703,08	1940,96
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1706,95	-3829,31	3745,28
1,67	1174,41	-113,61	2825,74
3,20	-854,84	2610,63	1906,20
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2548,84	-9565,43	3740,39
0,66	1367,17	-4942,92	3740,39
1,20	2907,94	235,81	3740,39
1,74	1544,57	5926,65	3740,39
2,25	-2689,65	10827,99	3740,39
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1850,31	7627,63	6740,36
0,69	1098,01	3379,42	6740,36
1,20	1787,29	-698,87	6740,36
1,71	379,17	-4777,15	6740,36
2,25	-3317,93	-9025,37	6740,36
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2548,84	3478,50	9915,13
1,67	-360,66	-139,16	8771,38
3,20	-2300,31	-2240,36	7627,63
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2689,65	-4007,02	11312,87
1,67	776,65	-249,44	10169,12
3,20	-3317,93	6087,66	9025,37
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1727,91	-8676,68	1732,53
0,66	1736,89	-4158,17	1732,53
1,20	2968,77	412,71	1732,53
1,74	1736,89	4998,33	1732,53
2,25	-1727,91	8676,68	1732,53
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1894,93	6751,50	1197,38
0,69	799,27	3306,86	1197,38
1,20	1649,60	0,00	1197,38
1,71	799,27	-3306,86	1197,38
2,25	-1894,93	-6751,50	1197,38
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1727,91	1733,63	9039,00
1,67	-621,28	-232,30	7895,25
3,20	-1894,93	-1197,38	6751,50
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1727,91	-1733,63	9039,00
1,67	-621,28	232,30	7895,25

3,20	-1894,93	1197,38	6751,50
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1057,70	-4127,66	1597,28
0,66	598,54	-1973,57	1597,28
1,20	1188,66	215,39	1597,28
1,74	598,54	2410,15	1597,28
2,25	-1057,70	4127,66	1597,28
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-614,43	2026,50	643,77
0,69	194,25	992,57	643,77
1,20	449,48	0,00	643,77
1,71	194,25	-992,57	643,77
2,25	-614,43	-2026,50	643,77
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1057,70	1598,29	4314,00
1,67	26,91	-24,34	3170,25
3,20	-614,43	-643,77	2026,50
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1057,70	-1598,29	4314,00
1,67	26,91	24,34	3170,25
3,20	-614,43	643,77	2026,50
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2457,43	-7845,91	4006,55
0,66	811,85	-4255,26	4006,55
1,20	2184,39	59,19	4006,55
1,74	1078,15	5061,02	4006,55
2,25	-2600,08	9516,30	4006,55
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1240,11	5824,37	8119,12
0,69	957,42	2379,72	8119,12
1,20	1330,94	-927,13	8119,12
1,71	3,79	-4233,99	8119,12
2,25	-3187,09	-7678,63	8119,12
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2457,43	3661,51	8111,87
1,67	-85,34	-17,93	6968,12
3,20	-1840,11	-2119,12	5824,37
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2600,08	-4356,66	9966,13
1,67	1386,56	-484,92	8822,38
3,20	-3187,09	7222,27	7678,63
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1304,72	-3504,66	2295,38
0,66	203,85	-2045,58	2295,38
1,20	901,52	-60,64	2295,38
1,74	413,44	2440,76	2295,38
2,25	-1397,02	4753,91	2295,38
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-8,77	1332,28	4985,90
0,69	428,00	298,35	4985,90
1,20	326,21	-694,22	4985,90
1,71	-286,05	-1686,79	4985,90
2,25	-1466,63	-2720,72	4985,90
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1304,72	2037,42	3619,78
1,67	-20,32	75,16	2476,03
3,20	-458,77	-485,90	1332,28
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1397,02	-2556,26	5008,22
1,67	1070,60	-445,69	3864,47
3,20	-1466,63	4303,66	2720,72
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2542,38	-8056,85	4275,55
0,66	780,12	-4242,28	4275,55
1,20	2122,20	144,08	4275,55
1,74	984,30	5049,72	4275,55
2,25	-2642,12	9306,06	4275,55
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]

0,15	-1505,95	6057,73	7126,94
0,69	816,59	2613,09	7126,94
1,20	1310,13	-693,77	7126,94
1,71	103,01	-4000,62	7126,94
2,25	-2962,86	-7445,27	7126,94
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2542,38	4019,77	8345,23
1,67	181,79	-12,37	7201,48
3,20	-1955,95	-2626,94	6057,73
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2642,12	-4536,75	9732,77
1,67	1276,24	-364,27	8589,02
3,20	-2962,86	6451,00	7445,27
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1563,67	-4130,46	3172,91
0,66	98,22	-1988,00	3172,91
1,20	693,09	217,07	3172,91
1,74	98,22	2425,30	3172,91
2,25	-1563,67	4130,46	3172,91
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-807,15	2026,50	2018,93
0,69	1,53	992,57	2018,93
1,20	256,76	0,00	2018,93
1,71	1,53	-992,57	2018,93
2,25	-807,15	-2026,50	2018,93
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1563,67	3174,93	4314,00
1,67	794,82	82,27	3170,25
3,20	-807,15	-2018,93	2026,50
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1563,67	-3174,93	4314,00
1,67	794,82	-82,27	3170,25
3,20	-807,15	2018,93	2026,50
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1359,32	-4352,21	2269,22
0,66	391,55	-2093,97	2336,33
1,20	1019,99	223,64	2407,38
1,74	396,15	2556,28	2478,44
2,25	-1360,29	4376,20	2545,55
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-708,43	2059,18	1320,60
0,69	111,46	1001,76	1367,60
1,20	365,62	-13,37	1412,71
1,71	97,71	-1028,50	1457,83
2,25	-736,52	-2085,93	1504,82
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1359,32	2407,34	4547,35
1,67	387,47	47,63	3303,27
3,20	-708,43	-1320,60	2059,18
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1360,29	-2410,48	4574,09
1,67	406,43	-17,79	3330,01
3,20	-736,52	1386,06	2085,93
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,82	-3879,39	2084,33
0,66	342,30	-1863,68	2151,44
1,20	899,38	204,22	2222,49
1,74	339,47	2283,77	2293,55
2,25	-1229,48	3908,02	2360,66
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 25)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-669,88	1965,14	1187,25
0,69	112,23	954,71	1234,24
1,20	353,79	-15,30	1279,36
1,71	96,49	-985,32	1324,47
2,25	-702,01	-1995,75	1371,47
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,82	2205,82	4051,98
1,67	350,33	13,55	3008,56
3,20	-669,88	-1187,25	1965,14

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1229,48	-2241,98	4082,58
1,67	378,10	11,84	3039,16
3,20	-702,01	1269,55	1995,75

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1360,29	-4376,20	2545,55
0,66	396,15	-2090,63	2478,44
1,20	1019,99	235,45	2407,38
1,74	391,55	2556,23	2336,33
2,25	-1359,32	4352,21	2269,22

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-736,52	2085,93	1504,82
0,69	97,71	1028,50	1457,83
1,20	365,62	13,37	1412,71
1,71	111,46	-1001,76	1367,60
2,25	-708,43	-2059,18	1320,60

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1360,29	2410,48	4574,09
1,67	406,43	17,79	3330,01
3,20	-736,52	-1386,06	2085,93

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1359,32	-2407,34	4547,35
1,67	387,47	-47,63	3303,27
3,20	-708,43	1320,60	2059,18

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1229,48	-3908,02	2360,66
0,66	339,47	-1872,67	2293,55
1,20	899,38	201,37	2222,49
1,74	342,30	2272,33	2151,44
2,25	-1216,82	3879,39	2084,33

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-702,01	1995,75	1371,47
0,69	96,49	985,32	1324,47
1,20	353,79	15,30	1279,36
1,71	112,23	-954,71	1234,24
2,25	-669,88	-1965,14	1187,25

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1229,48	2241,98	4082,58
1,67	378,10	-11,84	3039,16
3,20	-702,01	-1269,55	1995,75

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,82	-2205,82	4051,98
1,67	350,33	-13,55	3008,56
3,20	-669,88	1187,25	1965,14

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1359,32	-4352,21	2269,22
0,66	391,55	-2093,97	2336,33
1,20	1019,99	223,64	2407,38
1,74	396,15	2556,28	2478,44
2,25	-1360,29	4376,20	2545,55

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-708,43	2059,18	1320,60
0,69	111,46	1001,76	1367,60
1,20	365,62	-13,37	1412,71
1,71	97,71	-1028,50	1457,83
2,25	-736,52	-2085,93	1504,82

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1359,32	2407,34	4547,35
1,67	387,47	47,63	3303,27
3,20	-708,43	-1320,60	2059,18

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1360,29	-2410,48	4574,09
1,67	406,43	-17,79	3330,01
3,20	-736,52	1386,06	2085,93

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,82	-3879,39	2084,33
0,66	342,30	-1863,68	2151,44
1,20	899,38	204,22	2222,49

1,74	339,47	2283,77	2293,55
2,25	-1229,48	3908,02	2360,66
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-669,88	1965,14	1187,25
0,69	112,23	954,71	1234,24
1,20	353,79	-15,30	1279,36
1,71	96,49	-985,32	1324,47
2,25	-702,01	-1995,75	1371,47
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,82	2205,82	4051,98
1,67	350,33	13,55	3008,56
3,20	-669,88	-1187,25	1965,14
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1229,48	-2241,98	4082,58
1,67	378,10	11,84	3039,16
3,20	-702,01	1269,55	1995,75
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1360,29	-4376,20	2545,55
0,66	396,15	-2090,63	2478,44
1,20	1019,99	235,45	2407,38
1,74	391,55	2556,23	2336,33
2,25	-1359,32	4352,21	2269,22
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-736,52	2085,93	1504,82
0,69	97,71	1028,50	1457,83
1,20	365,62	13,37	1412,71
1,71	111,46	-1001,76	1367,60
2,25	-708,43	-2059,18	1320,60
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1360,29	2410,48	4574,09
1,67	406,43	17,79	3330,01
3,20	-736,52	-1386,06	2085,93
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1359,32	-2407,34	4547,35
1,67	387,47	-47,63	3303,27
3,20	-708,43	1320,60	2059,18
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1229,48	-3908,02	2360,66
0,66	339,47	-1872,67	2293,55
1,20	899,38	201,37	2222,49
1,74	342,30	2272,33	2151,44
2,25	-1216,82	3879,39	2084,33
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-702,01	1995,75	1371,47
0,69	96,49	985,32	1324,47
1,20	353,79	15,30	1279,36
1,71	112,23	-954,71	1234,24
2,25	-669,88	-1965,14	1187,25
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1229,48	2241,98	4082,58
1,67	378,10	-11,84	3039,16
3,20	-702,01	-1269,55	1995,75
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,82	-2205,82	4051,98
1,67	350,33	-13,55	3008,56
3,20	-669,88	1187,25	1965,14
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1359,32	-4352,21	2269,22
0,66	391,55	-2093,97	2336,33
1,20	1019,99	223,64	2407,38
1,74	396,15	2556,28	2478,44
2,25	-1360,29	4376,20	2545,55
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-708,43	2059,18	1320,60
0,69	111,46	1001,76	1367,60
1,20	365,62	-13,37	1412,71
1,71	97,71	-1028,50	1457,83
2,25	-736,52	-2085,93	1504,82
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)			

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1359,32	2407,34	4547,35
1,67	387,47	47,63	3303,27
3,20	-708,43	-1320,60	2059,18
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1360,29	-2410,48	4574,09
1,67	406,43	-17,79	3330,01
3,20	-736,52	1386,06	2085,93
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,82	-3879,39	2084,33
0,66	342,30	-1863,68	2151,44
1,20	899,38	204,22	2222,49
1,74	339,47	2283,77	2293,55
2,25	-1229,48	3908,02	2360,66
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-669,88	1965,14	1187,25
0,69	112,23	954,71	1234,24
1,20	353,79	-15,30	1279,36
1,71	96,49	-985,32	1324,47
2,25	-702,01	-1995,75	1371,47
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,82	2205,82	4051,98
1,67	350,33	13,55	3008,56
3,20	-669,88	-1187,25	1965,14
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1229,48	-2241,98	4082,58
1,67	378,10	11,84	3039,16
3,20	-702,01	1269,55	1995,75
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1360,29	-4376,20	2545,55
0,66	396,15	-2090,63	2478,44
1,20	1019,99	235,45	2407,38
1,74	391,55	2556,23	2336,33
2,25	-1359,32	4352,21	2269,22
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-736,52	2085,93	1504,82
0,69	97,71	1028,50	1457,83
1,20	365,62	13,37	1412,71
1,71	111,46	-1001,76	1367,60
2,25	-708,43	-2059,18	1320,60
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1360,29	2410,48	4574,09
1,67	406,43	17,79	3330,01
3,20	-736,52	-1386,06	2085,93
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1359,32	-2407,34	4547,35
1,67	387,47	-47,63	3303,27
3,20	-708,43	1320,60	2059,18
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1229,48	-3908,02	2360,66
0,66	339,47	-1872,67	2293,55
1,20	899,38	201,37	2222,49
1,74	342,30	2272,33	2151,44
2,25	-1216,82	3879,39	2084,33
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-702,01	1995,75	1371,47
0,69	96,49	985,32	1324,47
1,20	353,79	15,30	1279,36
1,71	112,23	-954,71	1234,24
2,25	-669,88	-1965,14	1187,25
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1229,48	2241,98	4082,58
1,67	378,10	-11,84	3039,16
3,20	-702,01	-1269,55	1995,75
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1216,82	-2205,82	4051,98
1,67	350,33	-13,55	3008,56
3,20	-669,88	1187,25	1965,14

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,68
0,66	0,66
1,20	0,65
1,74	0,66
2,25	0,68

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,54
0,66	0,53
1,20	0,52
1,74	0,53
2,25	0,54

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	1,24
0,66	1,33
1,20	1,45
1,74	1,61
2,25	1,78

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	1,01
0,66	1,10
1,20	1,20
1,74	1,34
2,25	1,48

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,92
0,66	1,08
1,20	1,25
1,74	1,45
2,25	1,66

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,74
0,66	0,88
1,20	1,03
1,74	1,21
2,25	1,38

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	1,01
0,66	1,12
1,20	1,25
1,74	1,41
2,25	1,57

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,82
0,66	0,92
1,20	1,03
1,74	1,17
2,25	1,30

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,55
0,66	0,55
1,20	0,55
1,74	0,56
2,25	0,57

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,41
0,66	0,41
1,20	0,42
1,74	0,42
2,25	0,43

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,55
0,66	0,55
1,20	0,55
1,74	0,56
2,25	0,57

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
-------	---------------------

0,15	0,41
0,66	0,41
1,20	0,42
1,74	0,42
2,25	0,43

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,43
0,66	0,42
1,20	0,42
1,74	0,41
2,25	0,41

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,57
0,66	0,56
1,20	0,55
1,74	0,55
2,25	0,55

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,57
0,66	0,56
1,20	0,55
1,74	0,55
2,25	0,55

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,43
0,66	0,42
1,20	0,42
1,74	0,41
2,25	0,41

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,93
0,66	0,99
1,20	1,07
1,74	1,18
2,25	1,29

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,97
0,66	0,93
1,20	0,92
1,74	0,93
2,25	0,97

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,50
0,66	0,49
1,20	0,48
1,74	0,49
2,25	0,50

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,71
0,66	0,81
1,20	0,92
1,74	1,06
2,25	1,20

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,31
0,66	0,39
1,20	0,48
1,74	0,58
2,25	0,68

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,77
0,66	0,84
1,20	0,92
1,74	1,03
2,25	1,14

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,49
0,66	0,49
1,20	0,48
1,74	0,49

2,25 0,49

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,52
0,66	0,51
1,20	0,51
1,74	0,52
2,25	0,53

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,46
0,66	0,45
1,20	0,45
1,74	0,46
2,25	0,47

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,53
0,66	0,52
1,20	0,51
1,74	0,51
2,25	0,52

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,47
0,66	0,46
1,20	0,45
1,74	0,45
2,25	0,46

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,52
0,66	0,51
1,20	0,51
1,74	0,52
2,25	0,53

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,46
0,66	0,45
1,20	0,45
1,74	0,46
2,25	0,47

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,53
0,66	0,52
1,20	0,51
1,74	0,51
2,25	0,52

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,47
0,66	0,46
1,20	0,45
1,74	0,45
2,25	0,46

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,52
0,66	0,51
1,20	0,51
1,74	0,52
2,25	0,53

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,46
0,66	0,45
1,20	0,45
1,74	0,46
2,25	0,47

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,53
0,66	0,52
1,20	0,51
1,74	0,51
2,25	0,52

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,47

0,66	0,46
1,20	0,45
1,74	0,45
2,25	0,46

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kgm
V	Taglio, espresso in kg
N	Sforzo normale, espresso in kg
N _u	Sforzo normale ultimo, espressa in kg
M _u	Momento ultimo, espressa in kgm
A _{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A _{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
CS	Coeff. di sicurezza sezione
V _{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kg
V _{Rcd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kg
V _{Rsd}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kg
A _{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1418 (1418)	2085	22498	15296	12,57	12,57	10,79
2	0,66	-850 (-1508)	2085	20895	-15108	12,57	12,57	10,02
3	1,20	-1658 (-1658)	2085	18667	-14847	12,57	12,57	8,95
4	1,74	-850 (-1652)	2085	18754	-14857	12,57	12,57	8,99
5	2,25	1418 (1418)	2085	22498	15296	12,57	12,57	10,79

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-5655	15032	0	0	2.658
2	0,66	0,00	-2704	15032	0	0	5.558
3	1,20	0,00	293	15032	0	0	51.383
4	1,74	0,00	3298	15032	0	0	4.558
5	2,25	0,00	5655	15032	0	0	2.658

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-880 (-880)	872	8212	-8288	12,57	12,57	9,42
2	0,69	291 (511)	872	14941	8753	12,57	12,57	17,13
3	1,20	661 (661)	872	11215	8496	12,57	12,57	12,86
4	1,71	291 (511)	872	14941	8753	12,57	12,57	17,13
5	2,25	-880 (-880)	872	8212	-8288	12,57	12,57	9,42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	2935	11759	0	0	4.007
2	0,69	0,00	1437	11759	0	0	8.180
3	1,20	0,00	0	11759	0	0	100.000
4	1,71	0,00	-1437	11759	0	0	8.180
5	2,25	0,00	-2935	11759	0	0	4.007

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1418 (-1418)	5908	99779	-23940	12,57	12,57	16,89
2	1,67	-6 (-17)	4422	498806	-1931	12,57	12,57	112,81
3	3,20	-880 (-1092)	2935	49662	-18480	12,57	12,57	16,92

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	2086	15548	0	0	7.452
2	1,67	0,00	-45	15347	0	0	342.115
3	3,20	0,00	-872	15147	0	0	17.369

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1418 (-1418)	5909	99779	-23940	12,57	12,57	16,89
2	1,67	-6 (-17)	4422	498806	-1931	12,57	12,57	112,81
3	3,20	-880 (-1092)	2935	49662	-18480	12,57	12,57	16,92

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-2086	15548	0	0	7.452
2	1,67	0,00	45	15347	0	0	342.115
3	3,20	0,00	872	15147	0	0	17.369

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

1	0,15	1216 (1216)	1988	25600	15660	12,57	12,57	12,87
2	0,66	-613 (-1144)	1988	27625	-15897	12,57	12,57	13,89
3	1,20	-1266 (-1266)	1988	24379	-15517	12,57	12,57	12,26
4	1,74	-613 (-1260)	1988	24518	-15533	12,57	12,57	12,33
5	2,25	1216 (1216)	1988	25600	15660	12,57	12,57	12,87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-4562	15019	0	0	3.292
2	0,66	0,00	-2185	15019	0	0	6.875
3	1,20	0,00	235	15019	0	0	64.043
4	1,74	0,00	2660	15019	0	0	5.647
5	2,25	0,00	4562	15019	0	0	3.292

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-766 (-766)	841	9180	-8355	12,57	12,57	10,91
2	0,69	223 (408)	841	18537	9002	12,57	12,57	22,04
3	1,20	535 (535)	841	13624	8662	12,57	12,57	16,20
4	1,71	223 (408)	841	18537	9002	12,57	12,57	22,04
5	2,25	-766 (-766)	841	9180	-8355	12,57	12,57	10,91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	2477	11755	0	0	4.746
2	0,69	0,00	1213	11755	0	0	9.689
3	1,20	0,00	0	11755	0	0	100.000
4	1,71	0,00	-1213	11755	0	0	9.689
5	2,25	0,00	-2477	11755	0	0	4.746

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1216 (-1216)	4764	89610	-22877	12,57	12,57	18,81
2	1,67	93 (95)	3621	475112	12471	12,57	12,57	131,22
3	3,20	-766 (-970)	2477	46135	-18067	12,57	12,57	18,63

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	1990	15394	0	0	7.737
2	1,67	0,00	-68	15239	0	0	223.806
3	3,20	0,00	-841	15085	0	0	17.933

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1216 (-1216)	4764	89610	-22877	12,57	12,57	18,81
2	1,67	93 (95)	3621	475112	12471	12,57	12,57	131,22
3	3,20	-766 (-970)	2477	46135	-18067	12,57	12,57	18,63

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-1990	15394	0	0	7.737
2	1,67	0,00	68	15239	0	0	223.806
3	3,20	0,00	841	15085	0	0	17.933

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	3464 (3670)	5077	20905	15109	12,57	12,57	4,12
2	0,66	-1832 (-3466)	5077	22389	-15283	12,57	12,57	4,41
3	1,20	-3939 (-3939)	5077	19221	-14912	12,57	12,57	3,79
4	1,74	-2102 (-3939)	5077	19221	-14912	12,57	12,57	3,79
5	2,25	3670 (3670)	5077	20905	15109	12,57	12,57	4,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-12902	15436	0	0	1.196
2	0,66	0,00	-6723	15436	0	0	2.296
3	1,20	0,00	280	15436	0	0	55.138
4	1,74	0,00	8050	15436	0	0	1.917
5	2,25	0,00	14795	15436	0	0	1.043

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2456 (-4046)	9745	22308	-9262	12,57	12,57	2,29
2	0,69	1548 (2244)	9745	47893	11031	12,57	12,57	4,91
3	1,20	2449 (2494)	9745	41327	10577	12,57	12,57	4,24
4	1,71	470 (1487)	9745	87370	13334	12,57	12,57	8,97
5	2,25	-4657 (-4657)	9745	18888	-9026	12,57	12,57	1,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	10392	12890	0	0	1.240
2	0,69	0,00	4555	12890	0	0	2.830
3	1,20	0,00	-1048	12890	0	0	12.300
4	1,71	0,00	-6651	12890	0	0	1.938
5	2,25	0,00	-12488	12890	0	0	1.032

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3464 (-3464)	13366	87364	-22642	12,57	12,57	6,54
2	1,67	-543 (-588)	11879	410739	-20328	12,57	12,57	34,58
3	3,20	-3131 (-3464)	10392	58574	-19524	12,57	12,57	5,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	4684	16555	0	0	3.534
2	1,67	0,00	-186	16354	0	0	87.769
3	3,20	0,00	-2995	16153	0	0	5.394

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3670 (-4657)	15461	68695	-20690	12,57	12,57	4,44
2	1,67	1159 (1186)	13975	314864	26725	12,57	12,57	22,53
3	3,20	-4657 (-4657)	12488	49506	-18462	12,57	12,57	3,96

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-5477	16838	0	0	3.074
2	1,67	0,00	-394	16637	0	0	42.183
3	3,20	0,00	8763	16436	0	0	1.876

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	3153 (3306)	5086	23765	15445	12,57	12,57	4,67
2	0,66	-1259 (-2627)	5086	31708	-16376	12,57	12,57	6,23
3	1,20	-3030 (-3030)	5086	26455	-15760	12,57	12,57	5,20
4	1,74	-1510 (-3030)	5086	26455	-15760	12,57	12,57	5,20
5	2,25	3306 (3306)	5086	23765	15445	12,57	12,57	4,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-10727	15437	0	0	1.439
2	0,66	0,00	-5627	15437	0	0	2.743
3	1,20	0,00	202	15437	0	0	76.287
4	1,74	0,00	6702	15437	0	0	2.303
5	2,25	0,00	12358	15437	0	0	1.249

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2166 (-3516)	8999	24012	-9380	12,57	12,57	2,67
2	0,69	1228 (1819)	8999	57606	11641	12,57	12,57	6,40
3	1,20	1988 (2027)	8999	49426	11135	12,57	12,57	5,49
4	1,71	298 (1165)	8999	110320	14280	12,57	12,57	12,26
5	2,25	-4066 (-4066)	8999	20173	-9115	12,57	12,57	2,24

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	8817	12795	0	0	1.451
2	0,69	0,00	3857	12795	0	0	3.317
3	1,20	0,00	-905	12795	0	0	14.143
4	1,71	0,00	-5666	12795	0	0	2.258
5	2,25	0,00	-10627	12795	0	0	1.204

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3153 (-3153)	11105	75308	-21382	12,57	12,57	6,78
2	1,67	-82 (-116)	9961	490345	-5695	12,57	12,57	49,23
3	3,20	-2751 (-3153)	8817	52664	-18832	12,57	12,57	5,97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	4750	16250	0	0	3.421
2	1,67	0,00	-140	16095	0	0	114.923
3	3,20	0,00	-3149	15941	0	0	5.062

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3306 (-4066)	12914	64044	-20166	12,57	12,57	4,96
2	1,67	1365 (1388)	11770	251883	29705	12,57	12,57	21,40
3	3,20	-4066 (-4066)	10627	47691	-18249	12,57	12,57	4,49

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-5429	16494	0	0	3.038
2	1,67	0,00	-357	16340	0	0	45.712
3	3,20	0,00	8134	16185	0	0	1.990

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	3354 (3566)	5474	23692	15436	12,57	12,57	4,33
2	0,66	-1062 (-2471)	5474	37884	-17100	12,57	12,57	6,92
3	1,20	-2947 (-2949)	5474	30038	-16180	12,57	12,57	5,49
4	1,74	-1462 (-2949)	5474	30038	-16180	12,57	12,57	5,49
5	2,25	3566 (3566)	5474	23692	15436	12,57	12,57	4,33

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-10550	15490	0	0	1.468
2	0,66	0,00	-5798	15490	0	0	2.671
3	1,20	0,00	27	15490	0	0	567.816
4	1,74	0,00	6883	15490	0	0	2.250
5	2,25	0,00	13055	15490	0	0	1.186

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1603 (-2815)	11826	45713	-10880	12,57	12,57	3,87
2	0,69	1369 (1854)	11826	83927	13159	12,57	12,57	7,10
3	1,20	1827 (1932)	11826	78996	12907	12,57	12,57	6,68
4	1,71	-61 (-972)	11826	174760	-14367	12,57	12,57	14,78
5	2,25	-4523 (-4523)	11826	24638	-9423	12,57	12,57	2,08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	7923	13155	0	0	1.660
2	0,69	0,00	3171	13155	0	0	4.149
3	1,20	0,00	-1391	13155	0	0	9.459
4	1,71	0,00	-5952	13155	0	0	2.210
5	2,25	0,00	-10704	13155	0	0	1.229

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3354 (-3354)	10896	66415	-20444	12,57	12,57	6,10
2	1,67	-171 (-176)	9410	482873	-9018	12,57	12,57	51,32
3	3,20	-2503 (-3189)	7923	44366	-17859	12,57	12,57	5,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	4956	16222	0	0	3.273
2	1,67	0,00	-17	16021	0	0	915.764
3	3,20	0,00	-2826	15820	0	0	5.598

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3566 (-4523)	13678	59300	-19610	12,57	12,57	4,34
2	1,67	2035 (2107)	12191	164181	28377	12,57	12,57	13,47
3	3,20	-4523 (-4523)	10704	41459	-17518	12,57	12,57	3,87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-5999	16597	0	0	2.767
2	1,67	0,00	-736	16396	0	0	22.280
3	3,20	0,00	10480	16196	0	0	1.545

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	3062 (3221)	5430	26597	15777	12,57	12,57	4,90
2	0,66	-599 (-1776)	5430	60331	-19730	12,57	12,57	11,11
3	1,20	-2182 (-2186)	5430	44365	-17859	12,57	12,57	8,17
4	1,74	-963 (-2186)	5430	44342	-17856	12,57	12,57	8,17
5	2,25	3221 (3221)	5430	26597	15777	12,57	12,57	4,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-8720	15484	0	0	1.776
2	0,66	0,00	-4841	15484	0	0	3.199
3	1,20	0,00	-15	15484	0	0	1058.532
4	1,74	0,00	5708	15484	0	0	2.713
5	2,25	0,00	10880	15484	0	0	1.423

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1437 (-2463)	10807	48615	-11081	12,57	12,57	4,50
2	0,69	1077 (1486)	10807	101859	14007	12,57	12,57	9,42
3	1,20	1456 (1548)	10807	96249	13787	12,57	12,57	8,91
4	1,71	-158 (-934)	10807	168340	-14553	12,57	12,57	15,58
5	2,25	-3958 (-3958)	10807	25987	-9517	12,57	12,57	2,40

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	6710	13025	0	0	1.941
2	0,69	0,00	2674	13025	0	0	4.871
3	1,20	0,00	-1200	13025	0	0	10.850
4	1,71	0,00	-5075	13025	0	0	2.566
5	2,25	0,00	-9111	13025	0	0	1.430

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3062 (-3062)	8998	56735	-19309	12,57	12,57	6,31
2	1,67	237 (237)	7854	471236	14195	12,57	12,57	60,00
3	3,20	-2217 (-2947)	6710	39310	-17267	12,57	12,57	5,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	4987	15965	0	0	3.201
2	1,67	0,00	2	15811	0	0	7968.954
3	3,20	0,00	-3007	15656	0	0	5.206

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3221 (-3958)	11399	55041	-19110	12,57	12,57	4,83
2	1,67	2120 (2179)	10255	120353	25570	12,57	12,57	11,74
3	3,20	-3958 (-3958)	9111	39913	-17337	12,57	12,57	4,38

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-5879	16289	0	0	2.771
2	1,67	0,00	-656	16135	0	0	24.604
3	3,20	0,00	9626	15981	0	0	1.660

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	3455 (3606)	5800	25094	15600	12,57	12,57	4,33
2	0,66	-1040 (-2443)	5800	41632	-17539	12,57	12,57	7,18
3	1,20	-2878 (-2878)	5800	33398	-16574	12,57	12,57	5,76
4	1,74	-1346 (-2878)	5800	33398	-16574	12,57	12,57	5,76
5	2,25	3606 (3606)	5800	25094	15600	12,57	12,57	4,33

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-10866	15534	0	0	1.430
2	0,66	0,00	-5777	15534	0	0	2.689
3	1,20	0,00	156	15534	0	0	99.490
4	1,74	0,00	6867	15534	0	0	2.262
5	2,25	0,00	12740	15534	0	0	1.219

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1991 (-3257)	10267	31117	-9871	12,57	12,57	3,03
2	0,69	1168 (1706)	10267	77078	12809	12,57	12,57	7,51
3	1,20	1805 (1866)	10267	67389	12246	12,57	12,57	6,56
4	1,71	97 (954)	10267	159241	14797	12,57	12,57	15,51
5	2,25	-4178 (-4178)	10267	22857	-9300	12,57	12,57	2,23

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	8272	12956	0	0	1.566
2	0,69	0,00	3521	12956	0	0	3.680
3	1,20	0,00	-1041	12956	0	0	12.445
4	1,71	0,00	-5603	12956	0	0	2.312

5	2,25	0,00	-10355	12956	0	0	1.251
---	------	------	--------	-------	---	---	-------

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3455 (-3455)	11246	66617	-20467	12,57	12,57	5,92
2	1,67	190 (190)	9759	482068	9376	12,57	12,57	49,40
3	3,20	-2666 (-3455)	8272	42131	-17597	12,57	12,57	5,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	5415	16269	0	0	3.004
2	1,67	0,00	-15	16068	0	0	1052.430
3	3,20	0,00	-3517	15867	0	0	4.512

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3606 (-4178)	13328	64514	-20221	12,57	12,57	4,84
2	1,67	1833 (1873)	11841	184614	29207	12,57	12,57	15,59
3	3,20	-4178 (-4178)	10355	44226	-17843	12,57	12,57	4,27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-6192	16550	0	0	2.673
2	1,67	0,00	-549	16349	0	0	29.757
3	3,20	0,00	9253	16148	0	0	1.745

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	3206 (3305)	5878	28442	15993	12,57	12,57	4,84
2	0,66	-526 (-1699)	5878	73260	-21168	12,57	12,57	12,46
3	1,20	-2070 (-2070)	5878	53879	-18974	12,57	12,57	9,17
4	1,74	-810 (-2070)	5878	53879	-18974	12,57	12,57	9,17
5	2,25	3305 (3305)	5878	28442	15993	12,57	12,57	4,84

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-8994	15544	0	0	1.728
2	0,66	0,00	-4826	15544	0	0	3.221
3	1,20	0,00	94	15544	0	0	165.803
4	1,74	0,00	5693	15544	0	0	2.731
5	2,25	0,00	10606	15544	0	0	1.466

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1794 (-2867)	9605	33653	-10047	12,57	12,57	3,50
2	0,69	882 (1338)	9605	100196	13953	12,57	12,57	10,43
3	1,20	1417 (1470)	9605	86995	13315	12,57	12,57	9,06
4	1,71	-41 (-771)	9605	177801	-14270	12,57	12,57	18,51
5	2,25	-3678 (-3678)	9605	24600	-9421	12,57	12,57	2,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	7014	12872	0	0	1.835
2	0,69	0,00	2977	12872	0	0	4.323
3	1,20	0,00	-897	12872	0	0	14.348
4	1,71	0,00	-4772	12872	0	0	2.698
5	2,25	0,00	-8808	12872	0	0	1.461

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3206 (-3206)	9301	55652	-19182	12,57	12,57	5,98
2	1,67	633 (633)	8157	332272	25770	12,57	12,57	40,73
3	3,20	-2379 (-3206)	7014	37245	-17025	12,57	12,57	5,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	5552	16006	0	0	2.883
2	1,67	0,00	17	15852	0	0	957.140
3	3,20	0,00	-3755	15697	0	0	4.181

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-3305 (-3678)	11095	59073	-19583	12,57	12,57	5,32
2	1,67	2023 (2058)	9952	125668	25985	12,57	12,57	12,63
3	3,20	-3678 (-3678)	8808	42142	-17599	12,57	12,57	4,78

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-6212	16248	0	0	2.615
2	1,67	0,00	-503	16094	0	0	31.979
3	3,20	0,00	8709	15940	0	0	1.830

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1870 (1870)	3463	29937	16168	12,57	12,57	8,64
2	0,66	-6 (-556)	3613	191435	-29460	12,57	12,57	52,98
3	1,20	-693 (-693)	3772	149877	-27553	12,57	12,57	39,73
4	1,74	-38 (-693)	3931	159243	-28093	12,57	12,57	40,51
5	2,25	1837 (1870)	4081	37108	17009	12,57	12,57	9,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-4640	15218	0	0	3.280
2	0,66	0,00	-2265	15238	0	0	6.729
3	1,20	0,00	213	15260	0	0	71.578
4	1,74	0,00	2723	15281	0	0	5.612
5	2,25	0,00	4674	15301	0	0	3.274

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-880 (-924)	2505	25753	-9500	12,57	12,57	10,28
2	0,69	-42 (-198)	2610	184991	-14041	12,57	12,57	70,87
3	1,20	216 (216)	2711	178893	14235	12,57	12,57	65,99
4	1,71	-63 (-226)	2812	177622	-14276	12,57	12,57	63,17
5	2,25	-924 (-924)	2917	31166	-9875	12,57	12,57	10,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	2109	11967	0	0	5.675
2	0,69	0,00	1022	11980	0	0	11.721
3	1,20	0,00	-21	11993	0	0	574.115
4	1,71	0,00	-1064	12006	0	0	11.285
5	2,25	0,00	-2150	12019	0	0	5.590

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1870 (-1870)	4844	47079	-18177	12,57	12,57	9,72
2	1,67	1034 (1040)	3476	69434	20768	12,57	12,57	19,97
3	3,20	-880 (-1489)	2109	21493	-15178	12,57	12,57	10,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3814	15405	0	0	4.039
2	1,67	0,00	159	15220	0	0	95.802
3	3,20	0,00	-2505	15035	0	0	6.002

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1837 (-1837)	4886	48936	-18395	12,57	12,57	10,02
2	1,67	1041 (1048)	3518	69891	20815	12,57	12,57	19,87
3	3,20	-924 (-1558)	2150	20842	-15102	12,57	12,57	9,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3735	15410	0	0	4.126
2	1,67	0,00	-90	15226	0	0	169.930
3	3,20	0,00	2609	15041	0	0	5.765

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1707 (1707)	3466	33734	16613	12,57	12,57	9,73
2	0,66	251 (681)	3616	144586	27249	12,57	12,57	39,99
3	1,20	-290 (-290)	3775	333793	-25687	12,57	12,57	88,43
4	1,74	212 (722)	3934	150097	27566	12,57	12,57	38,16
5	2,25	1662 (1707)	4084	42085	17592	12,57	12,57	10,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3593	15218	0	0	4.236
2	0,66	0,00	-1773	15239	0	0	8.594
3	1,20	0,00	148	15260	0	0	103.381
4	1,74	0,00	2100	15282	0	0	7.277
5	2,25	0,00	3619	15302	0	0	4.228

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-855 (-891)	2611	28352	-9680	12,57	12,57	10,86
2	0,69	-97 (-238)	2716	166571	-14600	12,57	12,57	61,34
3	1,20	137 (137)	2816	244999	11900	12,57	12,57	86,99
4	1,71	-114 (-261)	2917	163862	-14673	12,57	12,57	56,17
5	2,25	-891 (-891)	3022	34192	-10084	12,57	12,57	11,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	1906	11980	0	0	6.285
2	0,69	0,00	925	11994	0	0	12.969
3	1,20	0,00	-17	12006	0	0	690.837
4	1,71	0,00	-960	12019	0	0	12.526
5	2,25	0,00	-1941	12033	0	0	6.199

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1707 (-1707)	3745	37392	-17042	12,57	12,57	9,98
2	1,67	1174 (1176)	2826	42356	17624	12,57	12,57	14,99
3	3,20	-855 (-1489)	1906	19064	-14894	12,57	12,57	10,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3829	15256	0	0	3.984
2	1,67	0,00	114	15132	0	0	133.196
3	3,20	0,00	-2611	15008	0	0	5.749

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1662 (-1662)	3780	39258	-17261	12,57	12,57	10,39
2	1,67	1168 (1171)	2860	43342	17739	12,57	12,57	15,15
3	3,20	-891 (-1548)	1941	18605	-14840	12,57	12,57	9,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3725	15261	0	0	4.097
2	1,67	0,00	-46	15137	0	0	327.395
3	3,20	0,00	2703	15013	0	0	5.554

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1870 (1870)	3463	29937	16168	12,57	12,57	8,64
2	0,66	-6 (-556)	3613	191435	-29460	12,57	12,57	52,98
3	1,20	-693 (-693)	3772	149877	-27553	12,57	12,57	39,73
4	1,74	-38 (-693)	3931	159243	-28093	12,57	12,57	40,51
5	2,25	1837 (1870)	4081	37108	17009	12,57	12,57	9,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-4640	15218	0	0	3.280
2	0,66	0,00	-2265	15238	0	0	6.729
3	1,20	0,00	213	15260	0	0	71.578
4	1,74	0,00	2723	15281	0	0	5.612
5	2,25	0,00	4674	15301	0	0	3.274

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-880 (-924)	2505	25753	-9500	12,57	12,57	10,28
2	0,69	-42 (-198)	2610	184991	-14041	12,57	12,57	70,87
3	1,20	216 (216)	2711	178893	14235	12,57	12,57	65,99
4	1,71	-63 (-226)	2812	177622	-14276	12,57	12,57	63,17
5	2,25	-924 (-924)	2917	31166	-9875	12,57	12,57	10,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	2109	11967	0	0	5.675
2	0,69	0,00	1022	11980	0	0	11.721
3	1,20	0,00	-21	11993	0	0	574.115
4	1,71	0,00	-1064	12006	0	0	11.285
5	2,25	0,00	-2150	12019	0	0	5.590

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

1	0,15	-1870 (-1870)	4844	47079	-18177	12,57	12,57	9,72
2	1,67	1034 (1040)	3476	69434	20768	12,57	12,57	19,97
3	3,20	-880 (-1489)	2109	21493	-15178	12,57	12,57	10,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3814	15405	0	0	4.039
2	1,67	0,00	159	15220	0	0	95.802
3	3,20	0,00	-2505	15035	0	0	6.002

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1837 (-1837)	4886	48936	-18395	12,57	12,57	10,20
2	1,67	1041 (1048)	3518	69891	20815	12,57	12,57	19,87
3	3,20	-924 (-1558)	2150	20842	-15102	12,57	12,57	9,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3735	15410	0	0	4.126
2	1,67	0,00	-90	15226	0	0	169.930
3	3,20	0,00	2609	15041	0	0	5.765

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1707 (1707)	3466	33734	16613	12,57	12,57	9,73
2	0,66	251 (681)	3616	144586	27249	12,57	12,57	39,99
3	1,20	-290 (-290)	3775	333793	-25687	12,57	12,57	88,43
4	1,74	212 (722)	3934	150097	27566	12,57	12,57	38,16
5	2,25	1662 (1707)	4084	42085	17592	12,57	12,57	10,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3593	15218	0	0	4.236
2	0,66	0,00	-1773	15239	0	0	8.594
3	1,20	0,00	148	15260	0	0	103.381
4	1,74	0,00	2100	15282	0	0	7.277
5	2,25	0,00	3619	15302	0	0	4.228

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-855 (-891)	2611	28352	-9680	12,57	12,57	10,86
2	0,69	-97 (-238)	2716	166571	-14600	12,57	12,57	61,34
3	1,20	137 (137)	2816	244999	11900	12,57	12,57	86,99
4	1,71	-114 (-261)	2917	163862	-14673	12,57	12,57	56,17
5	2,25	-891 (-891)	3022	34192	-10084	12,57	12,57	11,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	1906	11980	0	0	6.285
2	0,69	0,00	925	11994	0	0	12.969
3	1,20	0,00	-17	12006	0	0	690.837
4	1,71	0,00	-960	12019	0	0	12.526
5	2,25	0,00	-1941	12033	0	0	6.199

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1707 (-1707)	3745	37392	-17042	12,57	12,57	9,98
2	1,67	1174 (1176)	2826	42356	17624	12,57	12,57	14,99
3	3,20	-855 (-1489)	1906	19064	-14894	12,57	12,57	10,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3829	15256	0	0	3.984
2	1,67	0,00	114	15132	0	0	133.196
3	3,20	0,00	-2611	15008	0	0	5.749

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1662 (-1662)	3780	39258	-17261	12,57	12,57	10,39
2	1,67	1168 (1171)	2860	43342	17739	12,57	12,57	15,15
3	3,20	-891 (-1548)	1941	18605	-14840	12,57	12,57	9,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3725	15261	0	0	4.097
2	1,67	0,00	-46	15137	0	0	327.395
3	3,20	0,00	2703	15013	0	0	5.554

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1662 (1707)	4084	42085	17592	12,57	12,57	10,31
2	0,66	212 (630)	3934	181864	29105	12,57	12,57	46,23
3	1,20	-290 (-290)	3775	333793	-25687	12,57	12,57	88,43
4	1,74	251 (772)	3616	119448	25499	12,57	12,57	33,03
5	2,25	1707 (1707)	3466	33734	16613	12,57	12,57	9,73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-3619	15302	0	0	4.228
2	0,66	0,00	-1718	15282	0	0	8.897
3	1,20	0,00	229	15260	0	0	66.764
4	1,74	0,00	2145	15239	0	0	7.103
5	2,25	0,00	3593	15218	0	0	4.236

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-891 (-891)	3022	34192	-10084	12,57	12,57	11,31
2	0,69	-114 (-261)	2917	163862	-14673	12,57	12,57	56,17
3	1,20	137 (137)	2816	244999	11900	12,57	12,57	86,99
4	1,71	-97 (-238)	2716	166571	-14600	12,57	12,57	61,34
5	2,25	-855 (-891)	2611	28352	-9680	12,57	12,57	10,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	1941	12033	0	0	6.199
2	0,69	0,00	960	12019	0	0	12.526
3	1,20	0,00	17	12006	0	0	690.837
4	1,71	0,00	-925	11994	0	0	12.969
5	2,25	0,00	-1906	11980	0	0	6.285

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1662 (-1662)	3780	39258	-17261	12,57	12,57	10,39
2	1,67	1168 (1171)	2860	43342	17739	12,57	12,57	15,15
3	3,20	-891 (-1548)	1941	18605	-14840	12,57	12,57	9,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	3725	15261	0	0	4.097
2	1,67	0,00	46	15137	0	0	327.395
3	3,20	0,00	-2703	15013	0	0	5.554

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1707 (-1707)	3745	37392	-17042	12,57	12,57	9,98
2	1,67	1174 (1176)	2826	42356	17624	12,57	12,57	14,99
3	3,20	-855 (-1489)	1906	19064	-14894	12,57	12,57	10,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-3829	15256	0	0	3.984
2	1,67	0,00	-114	15132	0	0	133.196
3	3,20	0,00	2611	15008	0	0	5.749

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1837 (1870)	4081	37108	17009	12,57	12,57	9,09
2	0,66	-38 (-577)	3931	203351	-29858	12,57	12,57	51,73
3	1,20	-693 (-693)	3772	149877	-27553	12,57	12,57	39,73
4	1,74	-6 (-676)	3613	146163	-27340	12,57	12,57	40,45
5	2,25	1870 (1870)	3463	29937	16168	12,57	12,57	8,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-4674	15301	0	0	3.274
2	0,66	0,00	-2220	15281	0	0	6.883
3	1,20	0,00	282	15260	0	0	54.182
4	1,74	0,00	2758	15238	0	0	5.526
5	2,25	0,00	4640	15218	0	0	3.280

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-924 (-924)	2917	31166	-9875	12,57	12,57	10,69

2	0,69	-63 (-226)	2812	177622	-14276	12,57	12,57	63,17
3	1,20	216 (216)	2711	178893	14235	12,57	12,57	65,99
4	1,71	-42 (-198)	2610	184991	-14041	12,57	12,57	70,87
5	2,25	-880 (-924)	2505	25753	-9500	12,57	12,57	10,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	2150	12019	0	0	5.590
2	0,69	0,00	1064	12006	0	0	11.285
3	1,20	0,00	21	11993	0	0	574.115
4	1,71	0,00	-1022	11980	0	0	11.721
5	2,25	0,00	-2109	11967	0	0	5.675

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1837 (-1837)	4886	48936	-18395	12,57	12,57	10,02
2	1,67	1041 (1048)	3518	69891	20815	12,57	12,57	19,87
3	3,20	-924 (-1558)	2150	20842	-15102	12,57	12,57	9,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3735	15410	0	0	4.126
2	1,67	0,00	90	15226	0	0	169.930
3	3,20	0,00	-2609	15041	0	0	5.765

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1870 (-1870)	4844	47079	-18177	12,57	12,57	9,72
2	1,67	1034 (1040)	3476	69434	20768	12,57	12,57	19,97
3	3,20	-880 (-1489)	2109	21493	-15178	12,57	12,57	10,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3814	15405	0	0	4.039
2	1,67	0,00	-159	15220	0	0	95.802
3	3,20	0,00	2505	15035	0	0	6.002

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1837 (1870)	4081	37108	17009	12,57	12,57	9,09
2	0,66	-38 (-577)	3931	203351	-29858	12,57	12,57	51,73
3	1,20	-693 (-693)	3772	149877	-27553	12,57	12,57	39,73
4	1,74	-6 (-676)	3613	146163	-27340	12,57	12,57	40,45
5	2,25	1870 (1870)	3463	29937	16168	12,57	12,57	8,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-4674	15301	0	0	3.274
2	0,66	0,00	-2220	15281	0	0	6.883
3	1,20	0,00	282	15260	0	0	54.182
4	1,74	0,00	2758	15238	0	0	5.526
5	2,25	0,00	4640	15218	0	0	3.280

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-924 (-924)	2917	31166	-9875	12,57	12,57	10,69
2	0,69	-63 (-226)	2812	177622	-14276	12,57	12,57	63,17
3	1,20	216 (216)	2711	178893	14235	12,57	12,57	65,99
4	1,71	-42 (-198)	2610	184991	-14041	12,57	12,57	70,87
5	2,25	-880 (-924)	2505	25753	-9500	12,57	12,57	10,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	2150	12019	0	0	5.590
2	0,69	0,00	1064	12006	0	0	11.285
3	1,20	0,00	21	11993	0	0	574.115
4	1,71	0,00	-1022	11980	0	0	11.721
5	2,25	0,00	-2109	11967	0	0	5.675

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1837 (-1837)	4886	48936	-18395	12,57	12,57	10,02
2	1,67	1041 (1048)	3518	69891	20815	12,57	12,57	19,87
3	3,20	-924 (-1558)	2150	20842	-15102	12,57	12,57	9,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3735	15410	0	0	4.126

2	1,67	0,00	90	15226	0	0	169.930
3	3,20	0,00	-2609	15041	0	0	5.765

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1870 (-1870)	4844	47079	-18177	12,57	12,57	9,72
2	1,67	1034 (1040)	3476	69434	20768	12,57	12,57	19,97
3	3,20	-880 (-1489)	2109	21493	-15178	12,57	12,57	10,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3814	15405	0	0	4.039
2	1,67	0,00	-159	15220	0	0	95.802
3	3,20	0,00	2505	15035	0	0	6.002

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1662 (1707)	4084	42085	17592	12,57	12,57	10,31
2	0,66	212 (630)	3934	181864	29105	12,57	12,57	46,23
3	1,20	-290 (-290)	3775	333793	-25687	12,57	12,57	88,43
4	1,74	251 (772)	3616	119448	25499	12,57	12,57	33,03
5	2,25	1707 (1707)	3466	33734	16613	12,57	12,57	9,73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3619	15302	0	0	4.228
2	0,66	0,00	-1718	15282	0	0	8.897
3	1,20	0,00	229	15260	0	0	66.764
4	1,74	0,00	2145	15239	0	0	7.103
5	2,25	0,00	3593	15218	0	0	4.236

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-891 (-891)	3022	34192	-10084	12,57	12,57	11,31
2	0,69	-114 (-261)	2917	163862	-14673	12,57	12,57	56,17
3	1,20	137 (137)	2816	244999	11900	12,57	12,57	86,99
4	1,71	-97 (-238)	2716	166571	-14600	12,57	12,57	61,34
5	2,25	-855 (-891)	2611	28352	-9680	12,57	12,57	10,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	1941	12033	0	0	6.199
2	0,69	0,00	960	12019	0	0	12.526
3	1,20	0,00	17	12006	0	0	690.837
4	1,71	0,00	-925	11994	0	0	12.969
5	2,25	0,00	-1906	11980	0	0	6.285

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1662 (-1662)	3780	39258	-17261	12,57	12,57	10,39
2	1,67	1168 (1171)	2860	43342	17739	12,57	12,57	15,15
3	3,20	-891 (-1548)	1941	18605	-14840	12,57	12,57	9,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3725	15261	0	0	4.097
2	1,67	0,00	46	15137	0	0	327.395
3	3,20	0,00	-2703	15013	0	0	5.554

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1707 (-1707)	3745	37392	-17042	12,57	12,57	9,98
2	1,67	1174 (1176)	2826	42356	17624	12,57	12,57	14,99
3	3,20	-855 (-1489)	1906	19064	-14894	12,57	12,57	10,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3829	15256	0	0	3.984
2	1,67	0,00	-114	15132	0	0	133.196
3	3,20	0,00	2611	15008	0	0	5.749

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M Momento flettente, espresso in kgm

V Taglio, espresso in kg

N Sforzo normale, espresso in kg

A_β Area armatura inferiore, espressa in cmq

A_{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
σ_{fi}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espressa in kg/cmq
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in kg/cmq
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espressa in kg/cmq
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in kg/cmq
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	2549	3740	12,57	12,57	218,7	693,7	22,2
2	0,66	-1367	3740	12,57	12,57	311,0	127,3	12,1
3	1,20	-2908	3740	12,57	12,57	810,5	246,2	25,2
4	1,74	-1545	3740	12,57	12,57	368,1	141,2	13,7
5	2,25	2690	3740	12,57	12,57	229,5	739,4	23,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,15	0,00	-9565	-4,17
2	0,66	0,00	-4943	-2,15
3	1,20	0,00	236	0,10
4	1,74	0,00	5927	2,58
5	2,25	0,00	10828	4,72

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-1850	6740	12,57	12,57	738,1	299,6	34,8
2	0,69	1098	6740	12,57	12,57	198,7	342,1	21,0
3	1,20	1787	6740	12,57	12,57	291,3	704,6	33,6
4	1,71	379	6740	12,57	12,57	91,7	14,2	7,6
5	2,25	-3318	6740	12,57	12,57	1521,2	490,3	61,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,15	0,00	7628	5,28
2	0,69	0,00	3379	2,34
3	1,20	0,00	-699	-0,48
4	1,71	0,00	-4777	-3,31
5	2,25	0,00	-9025	-6,25

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-2549	9915	12,57	12,57	482,1	251,1	22,8
2	1,67	-361	8771	12,57	12,57	15,7	62,2	4,5
3	3,20	-2300	7628	12,57	12,57	478,2	220,7	20,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,15	0,00	3478	1,52
2	1,67	0,00	-139	-0,06
3	3,20	0,00	-2240	-0,98

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-2690	11313	12,57	12,57	481,7	268,5	24,1
2	1,67	777	10169	12,57	12,57	96,9	10,3	7,4
3	3,20	-3318	9025	12,57	12,57	756,5	308,6	29,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,15	0,00	-4007	-1,75
2	1,67	0,00	-249	-0,11
3	3,20	0,00	6088	2,65

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	1728	1733	12,57	12,57	143,0	499,5	14,9
2	0,66	-1737	1733	12,57	12,57	502,4	143,7	15,0
3	1,20	-2969	1733	12,57	12,57	904,1	237,2	25,3
4	1,74	-1737	1733	12,57	12,57	502,4	143,7	15,0
5	2,25	1728	1733	12,57	12,57	143,0	499,5	14,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,15	0,00	-8677	-3,78
2	0,66	0,00	-4158	-1,81
3	1,20	0,00	413	0,18
4	1,74	0,00	4998	2,18

5 2,25 0,00 8677 3,78

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1895	1197	12,57	12,57	969,8	254,6	34,5
2	0,69	799	1197	12,57	12,57	114,1	382,6	14,7
3	1,20	1650	1197	12,57	12,57	223,2	838,3	30,0
4	1,71	799	1197	12,57	12,57	114,1	382,6	14,7
5	2,25	-1895	1197	12,57	12,57	969,8	254,6	34,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	6752	4,67
2	0,69	0,00	3307	2,29
3	1,20	0,00	0	0,00
4	1,71	0,00	-3307	-2,29
5	2,25	0,00	-6751	-4,67

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1728	9039	12,57	12,57	256,1	178,9	15,6
2	1,67	-621	7895	12,57	12,57	10,2	76,7	5,8
3	3,20	-1895	6751	12,57	12,57	378,5	184,0	17,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1734	0,76
2	1,67	0,00	-232	-0,10
3	3,20	0,00	-1197	-0,52

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1728	9039	12,57	12,57	256,1	178,9	15,6
2	1,67	-621	7895	12,57	12,57	10,2	76,7	5,8
3	3,20	-1895	6752	12,57	12,57	378,5	184,0	17,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-1734	-0,76
2	1,67	0,00	232	0,10
3	3,20	0,00	1197	0,52

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1058	1597	12,57	12,57	91,0	286,2	9,2
2	0,66	-599	1597	12,57	12,57	137,5	55,5	5,3
3	1,20	-1189	1597	12,57	12,57	328,8	101,1	10,3
4	1,74	-599	1597	12,57	12,57	137,5	55,5	5,3
5	2,25	1058	1597	12,57	12,57	91,0	286,2	9,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4128	-1,80
2	0,66	0,00	-1974	-0,86
3	1,20	0,00	215	0,09
4	1,74	0,00	2410	1,05
5	2,25	0,00	4128	1,80

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-614	644	12,57	12,57	304,7	85,1	11,2
2	0,69	194	644	12,57	12,57	30,9	79,8	3,6
3	1,20	449	644	12,57	12,57	63,9	216,3	8,3
4	1,71	194	644	12,57	12,57	30,9	79,8	3,6
5	2,25	-614	644	12,57	12,57	304,7	85,1	11,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2027	1,40
2	0,69	0,00	993	0,69
3	1,20	0,00	0	0,00
4	1,71	0,00	-993	-0,69
5	2,25	0,00	-2027	-1,40

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1058	4314	12,57	12,57	193,7	105,0	9,5
2	1,67	27	3170	12,57	12,57	15,8	12,3	1,1
3	3,20	-614	2026	12,57	12,57	128,1	58,9	5,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1598	0,70
2	1,67	0,00	-24	-0,01
3	3,20	0,00	-644	-0,28

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1058	4314	12,57	12,57	193,7	105,0	9,5
2	1,67	27	3170	12,57	12,57	15,8	12,3	1,1
3	3,20	-614	2027	12,57	12,57	128,1	58,9	5,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-1598	-0,70
2	1,67	0,00	24	0,01
3	3,20	0,00	644	0,28

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	2457	4007	12,57	12,57	213,4	654,4	21,5
2	0,66	-812	4007	12,57	12,57	127,3	83,2	7,3
3	1,20	-2184	4007	12,57	12,57	565,7	192,3	19,1
4	1,74	-1078	4007	12,57	12,57	210,0	105,4	9,7
5	2,25	2600	4007	12,57	12,57	224,3	700,7	22,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-7846	-3,42
2	0,66	0,00	-4255	-1,85
3	1,20	0,00	59	0,03
4	1,74	0,00	5061	2,21
5	2,25	0,00	9516	4,15

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1240	8119	12,57	12,57	369,5	227,9	23,7
2	0,69	957	8119	12,57	12,57	187,7	226,7	18,4
3	1,20	1331	8119	12,57	12,57	240,5	416,4	25,4
4	1,71	4	8119	12,57	12,57	51,7	50,8	3,5
5	2,25	-3187	8119	12,57	12,57	1399,7	485,9	59,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	5824	4,03
2	0,69	0,00	2380	1,65
3	1,20	0,00	-927	-0,64
4	1,71	0,00	-4234	-2,93
5	2,25	0,00	-7679	-5,31

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-2457	8112	12,57	12,57	512,1	235,6	21,9
2	1,67	-85	6968	12,57	12,57	25,5	36,5	2,5
3	3,20	-1840	5824	12,57	12,57	391,8	175,2	16,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	3662	1,60
2	1,67	0,00	-18	-0,01
3	3,20	0,00	-2119	-0,92

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-2600	9966	12,57	12,57	496,5	255,5	23,3
2	1,67	1387	8822	12,57	12,57	148,2	162,8	12,5
3	3,20	-3187	7679	12,57	12,57	760,9	291,1	28,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4357	-1,90

2	1,67	0,00	-485	-0,21
3	3,20	0,00	7222	3,15

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1305	2295	12,57	12,57	114,3	341,4	11,4
2	0,66	-204	2295	12,57	12,57	6,2	24,3	1,9
3	1,20	-902	2295	12,57	12,57	210,9	83,0	8,0
4	1,74	-413	2295	12,57	12,57	57,5	43,2	3,7
5	2,25	1397	2295	12,57	12,57	121,4	371,4	12,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3505	-1,53
2	0,66	0,00	-2046	-0,89
3	1,20	0,00	-61	-0,03
4	1,74	0,00	2441	1,06
5	2,25	0,00	4754	2,07

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-9	4986	12,57	12,57	30,4	32,5	2,2
2	0,69	428	4986	12,57	12,57	91,1	64,3	8,3
3	1,20	326	4986	12,57	12,57	75,0	24,5	6,4
4	1,71	-286	4986	12,57	12,57	12,1	68,7	5,7
5	2,25	-1467	4986	12,57	12,57	598,0	234,5	27,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1332	0,92
2	0,69	0,00	298	0,21
3	1,20	0,00	-694	-0,48
4	1,71	0,00	-1687	-1,17
5	2,25	0,00	-2721	-1,88

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1305	3620	12,57	12,57	295,0	121,7	11,6
2	1,67	-20	2476	12,57	12,57	9,7	12,3	0,8
3	3,20	-459	1332	12,57	12,57	101,7	43,1	4,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2037	0,89
2	1,67	0,00	75	0,03
3	3,20	0,00	-486	-0,21

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1397	5008	12,57	12,57	278,0	135,8	12,5
2	1,67	1071	3864	12,57	12,57	104,2	212,2	9,6
3	3,20	-1467	2721	12,57	12,57	378,7	129,3	12,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2556	-1,11
2	1,67	0,00	-446	-0,19
3	3,20	0,00	4304	1,88

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	2542	4276	12,57	12,57	221,5	672,3	22,2
2	0,66	-780	4276	12,57	12,57	110,1	81,4	7,0
3	1,20	-2122	4276	12,57	12,57	536,0	189,1	18,7
4	1,74	-984	4276	12,57	12,57	172,1	98,8	8,8
5	2,25	2642	4276	12,57	12,57	229,2	704,7	23,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-8057	-3,51
2	0,66	0,00	-4242	-1,85
3	1,20	0,00	144	0,06
4	1,74	0,00	5050	2,20
5	2,25	0,00	9306	4,05

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1506	7127	12,57	12,57	542,0	257,0	28,5
2	0,69	817	7127	12,57	12,57	161,3	187,3	15,7
3	1,20	1310	7127	12,57	12,57	230,6	439,3	24,9
4	1,71	103	7127	12,57	12,57	57,7	32,3	4,2
5	2,25	-2963	7127	12,57	12,57	1316,9	447,9	55,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	6058	4,19
2	0,69	0,00	2613	1,81
3	1,20	0,00	-694	-0,48
4	1,71	0,00	-4001	-2,77
5	2,25	0,00	-7445	-5,15

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-2542	8345	12,57	12,57	531,3	243,5	22,7
2	1,67	182	7201	12,57	12,57	43,7	20,3	3,1
3	3,20	-1956	6058	12,57	12,57	420,9	185,6	17,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	4020	1,75
2	1,67	0,00	-12	-0,01
3	3,20	0,00	-2627	-1,14

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-2642	9733	12,57	12,57	517,3	257,9	23,7
2	1,67	1276	8589	12,57	12,57	137,7	138,2	11,5
3	3,20	-2963	7445	12,57	12,57	696,7	272,3	26,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4537	-1,98
2	1,67	0,00	-364	-0,16
3	3,20	0,00	6451	2,81

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1564	3173	12,57	12,57	139,5	394,1	13,7
2	0,66	-98	3173	12,57	12,57	7,8	20,4	1,5
3	1,20	-693	3173	12,57	12,57	116,2	70,2	6,2
4	1,74	-98	3173	12,57	12,57	7,8	20,4	1,5
5	2,25	1564	3173	12,57	12,57	139,5	394,1	13,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4130	-1,80
2	0,66	0,00	-1988	-0,87
3	1,20	0,00	217	0,09
4	1,74	0,00	2425	1,06
5	2,25	0,00	4130	1,80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-807	2019	12,57	12,57	355,9	122,7	15,0
2	0,69	2	2019	12,57	12,57	12,9	12,6	0,9
3	1,20	257	2019	12,57	12,57	49,4	65,7	4,9
4	1,71	2	2019	12,57	12,57	12,9	12,6	0,9
5	2,25	-807	2019	12,57	12,57	355,9	122,7	15,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2027	1,40
2	0,69	0,00	993	0,69
3	1,20	0,00	0	0,00
4	1,71	0,00	-993	-0,69
5	2,25	0,00	-2026	-1,40

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
----	---	---	---	-----------------	-----------------	-----------------	-----------------	----------------

1	0,15	-1564	4314	12,57	12,57	354,4	145,7	13,9
2	1,67	795	3170	12,57	12,57	78,6	147,8	7,1
3	3,20	-807	2027	12,57	12,57	189,9	74,2	7,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	3175	1,38
2	1,67	0,00	82	0,04
3	3,20	0,00	-2019	-0,88

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1564	4314	12,57	12,57	354,4	145,7	13,9
2	1,67	795	3170	12,57	12,57	78,6	147,8	7,1
3	3,20	-807	2027	12,57	12,57	189,9	74,2	7,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3175	-1,38
2	1,67	0,00	-82	-0,04
3	3,20	0,00	2019	0,88

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1359	2269	12,57	12,57	118,3	360,1	11,9
2	0,66	-392	2336	12,57	12,57	50,0	41,4	3,5
3	1,20	-1020	2407	12,57	12,57	245,2	92,9	9,0
4	1,74	-396	2478	12,57	12,57	47,6	42,2	3,6
5	2,25	1360	2546	12,57	12,57	120,1	350,5	11,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4352	-1,90
2	0,66	0,00	-2094	-0,91
3	1,20	0,00	224	0,10
4	1,74	0,00	2556	1,11
5	2,25	0,00	4376	1,91

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-708	1321	12,57	12,57	329,3	103,6	13,1
2	0,69	111	1368	12,57	12,57	24,1	15,1	2,2
3	1,20	366	1413	12,57	12,57	59,9	142,9	6,9
4	1,71	98	1458	12,57	12,57	22,3	8,0	1,9
5	2,25	-737	1505	12,57	12,57	337,4	108,9	13,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2059	1,43
2	0,69	0,00	1002	0,69
3	1,20	0,00	-13	-0,01
4	1,71	0,00	-1029	-0,71
5	2,25	0,00	-2086	-1,44

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1359	4547	12,57	12,57	281,2	130,6	12,1
2	1,67	387	3303	12,57	12,57	43,5	27,1	3,5
3	3,20	-708	2059	12,57	12,57	157,0	66,6	6,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2407	1,05
2	1,67	0,00	48	0,02
3	3,20	0,00	-1321	-0,58

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1360	4574	12,57	12,57	280,7	130,8	12,1
2	1,67	406	3330	12,57	12,57	45,3	31,0	3,7
3	3,20	-737	2086	12,57	12,57	165,1	68,9	6,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2410	-1,05
2	1,67	0,00	-18	-0,01
3	3,20	0,00	1386	0,60

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1217	2084	12,57	12,57	106,3	320,4	10,6
2	0,66	-342	2151	12,57	12,57	40,9	36,5	3,1
3	1,20	-899	2222	12,57	12,57	212,8	82,5	8,0
4	1,74	-339	2294	12,57	12,57	36,5	36,6	3,1
5	2,25	1229	2361	12,57	12,57	108,9	314,7	10,8

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3879	-1,69
2	0,66	0,00	-1864	-0,81
3	1,20	0,00	204	0,09
4	1,74	0,00	2284	1,00
5	2,25	0,00	3908	1,70

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-670	1187	12,57	12,57	313,7	97,4	12,4
2	0,69	112	1234	12,57	12,57	23,5	18,7	2,2
3	1,20	354	1279	12,57	12,57	57,2	141,5	6,7
4	1,71	96	1324	12,57	12,57	21,5	10,1	1,9
5	2,25	-702	1371	12,57	12,57	323,9	103,2	13,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1965	1,36
2	0,69	0,00	955	0,66
3	1,20	0,00	-15	-0,01
4	1,71	0,00	-985	-0,68
5	2,25	0,00	-1996	-1,38

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1217	4052	12,57	12,57	252,4	116,8	10,9
2	1,67	350	3009	12,57	12,57	39,3	24,1	3,2
3	3,20	-670	1965	12,57	12,57	147,9	63,0	6,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2206	0,96
2	1,67	0,00	14	0,01
3	3,20	0,00	-1187	-0,52

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1229	4083	12,57	12,57	255,4	118,0	11,0
2	1,67	378	3039	12,57	12,57	42,0	30,0	3,4
3	3,20	-702	1996	12,57	12,57	157,1	65,7	6,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2242	-0,98
2	1,67	0,00	12	0,01
3	3,20	0,00	1270	0,55

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1360	2546	12,57	12,57	120,1	350,5	11,9
2	0,66	-396	2478	12,57	12,57	47,6	42,2	3,6
3	1,20	-1020	2407	12,57	12,57	245,2	92,9	9,0
4	1,74	-392	2336	12,57	12,57	50,0	41,4	3,5
5	2,25	1359	2269	12,57	12,57	118,3	360,1	11,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4376	-1,91
2	0,66	0,00	-2091	-0,91
3	1,20	0,00	235	0,10
4	1,74	0,00	2556	1,11
5	2,25	0,00	4352	1,90

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-737	1505	12,57	12,57	337,4	108,9	13,6
2	0,69	98	1458	12,57	12,57	22,3	8,0	1,9
3	1,20	366	1413	12,57	12,57	59,9	142,9	6,9
4	1,71	111	1368	12,57	12,57	24,1	15,1	2,2
5	2,25	-708	1321	12,57	12,57	329,3	103,6	13,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2086	1,44
2	0,69	0,00	1029	0,71
3	1,20	0,00	13	0,01
4	1,71	0,00	-1002	-0,69
5	2,25	0,00	-2059	-1,43

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1360	4574	12,57	12,57	280,7	130,8	12,1
2	1,67	406	3330	12,57	12,57	45,3	31,0	3,7
3	3,20	-737	2086	12,57	12,57	165,1	68,9	6,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2410	1,05
2	1,67	0,00	18	0,01
3	3,20	0,00	-1386	-0,60

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1359	4547	12,57	12,57	281,2	130,6	12,1
2	1,67	387	3303	12,57	12,57	43,5	27,1	3,5
3	3,20	-708	2059	12,57	12,57	157,0	66,6	6,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2407	-1,05
2	1,67	0,00	-48	-0,02
3	3,20	0,00	1321	0,58

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1229	2361	12,57	12,57	108,9	314,7	10,8
2	0,66	-339	2294	12,57	12,57	36,5	36,6	3,1
3	1,20	-899	2222	12,57	12,57	212,8	82,5	8,0
4	1,74	-342	2151	12,57	12,57	40,9	36,5	3,1
5	2,25	1217	2084	12,57	12,57	106,3	320,4	10,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3908	-1,70
2	0,66	0,00	-1873	-0,82
3	1,20	0,00	201	0,09
4	1,74	0,00	2272	0,99
5	2,25	0,00	3879	1,69

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-702	1371	12,57	12,57	323,9	103,2	13,0
2	0,69	96	1324	12,57	12,57	21,5	10,1	1,9
3	1,20	354	1279	12,57	12,57	57,2	141,5	6,7
4	1,71	112	1234	12,57	12,57	23,5	18,7	2,2
5	2,25	-670	1187	12,57	12,57	313,7	97,4	12,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1996	1,38
2	0,69	0,00	985	0,68
3	1,20	0,00	15	0,01
4	1,71	0,00	-955	-0,66
5	2,25	0,00	-1965	-1,36

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1229	4083	12,57	12,57	255,4	118,0	11,0
2	1,67	378	3039	12,57	12,57	42,0	30,0	3,4

3	3,20	-702	1996	12,57	12,57	157,1	65,7	6,2
---	------	------	------	-------	-------	-------	------	-----

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2242	0,98
2	1,67	0,00	-12	-0,01
3	3,20	0,00	-1270	-0,55

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1217	4052	12,57	12,57	252,4	116,8	10,9
2	1,67	350	3009	12,57	12,57	39,3	24,1	3,2
3	3,20	-670	1965	12,57	12,57	147,9	63,0	6,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2206	-0,96
2	1,67	0,00	-14	-0,01
3	3,20	0,00	1187	0,52

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1359	2269	12,57	12,57	118,3	360,1	11,9
2	0,66	-392	2336	12,57	12,57	50,0	41,4	3,5
3	1,20	-1020	2407	12,57	12,57	245,2	92,9	9,0
4	1,74	-396	2478	12,57	12,57	47,6	42,2	3,6
5	2,25	1360	2546	12,57	12,57	120,1	350,5	11,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4352	-1,90
2	0,66	0,00	-2094	-0,91
3	1,20	0,00	224	0,10
4	1,74	0,00	2556	1,11
5	2,25	0,00	4376	1,91

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-708	1321	12,57	12,57	329,3	103,6	13,1
2	0,69	111	1368	12,57	12,57	24,1	15,1	2,2
3	1,20	366	1413	12,57	12,57	59,9	142,9	6,9
4	1,71	98	1458	12,57	12,57	22,3	8,0	1,9
5	2,25	-737	1505	12,57	12,57	337,4	108,9	13,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2059	1,43
2	0,69	0,00	1002	0,69
3	1,20	0,00	-13	-0,01
4	1,71	0,00	-1029	-0,71
5	2,25	0,00	-2086	-1,44

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1359	4547	12,57	12,57	281,2	130,6	12,1
2	1,67	387	3303	12,57	12,57	43,5	27,1	3,5
3	3,20	-708	2059	12,57	12,57	157,0	66,6	6,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2407	1,05
2	1,67	0,00	48	0,02
3	3,20	0,00	-1321	-0,58

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1360	4574	12,57	12,57	280,7	130,8	12,1
2	1,67	406	3330	12,57	12,57	45,3	31,0	3,7
3	3,20	-737	2086	12,57	12,57	165,1	68,9	6,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2410	-1,05
2	1,67	0,00	-18	-0,01
3	3,20	0,00	1386	0,60

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1217	2084	12,57	12,57	106,3	320,4	10,6
2	0,66	-342	2151	12,57	12,57	40,9	36,5	3,1
3	1,20	-899	2222	12,57	12,57	212,8	82,5	8,0
4	1,74	-339	2294	12,57	12,57	36,5	36,6	3,1
5	2,25	1229	2361	12,57	12,57	108,9	314,7	10,8

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3879	-1,69
2	0,66	0,00	-1864	-0,81
3	1,20	0,00	204	0,09
4	1,74	0,00	2284	1,00
5	2,25	0,00	3908	1,70

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-670	1187	12,57	12,57	313,7	97,4	12,4
2	0,69	112	1234	12,57	12,57	23,5	18,7	2,2
3	1,20	354	1279	12,57	12,57	57,2	141,5	6,7
4	1,71	96	1324	12,57	12,57	21,5	10,1	1,9
5	2,25	-702	1371	12,57	12,57	323,9	103,2	13,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1965	1,36
2	0,69	0,00	955	0,66
3	1,20	0,00	-15	-0,01
4	1,71	0,00	-985	-0,68
5	2,25	0,00	-1996	-1,38

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1217	4052	12,57	12,57	252,4	116,8	10,9
2	1,67	350	3009	12,57	12,57	39,3	24,1	3,2
3	3,20	-670	1965	12,57	12,57	147,9	63,0	6,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2206	0,96
2	1,67	0,00	14	0,01
3	3,20	0,00	-1187	-0,52

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1229	4083	12,57	12,57	255,4	118,0	11,0
2	1,67	378	3039	12,57	12,57	42,0	30,0	3,4
3	3,20	-702	1996	12,57	12,57	157,1	65,7	6,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2242	-0,98
2	1,67	0,00	12	0,01
3	3,20	0,00	1270	0,55

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1360	2546	12,57	12,57	120,1	350,5	11,9
2	0,66	-396	2478	12,57	12,57	47,6	42,2	3,6
3	1,20	-1020	2407	12,57	12,57	245,2	92,9	9,0
4	1,74	-392	2336	12,57	12,57	50,0	41,4	3,5
5	2,25	1359	2269	12,57	12,57	118,3	360,1	11,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4376	-1,91
2	0,66	0,00	-2091	-0,91
3	1,20	0,00	235	0,10
4	1,74	0,00	2556	1,11
5	2,25	0,00	4352	1,90

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-737	1505	12,57	12,57	337,4	108,9	13,6

2	0,69	98	1458	12,57	12,57	22,3	8,0	1,9
3	1,20	366	1413	12,57	12,57	59,9	142,9	6,9
4	1,71	111	1368	12,57	12,57	24,1	15,1	2,2
5	2,25	-708	1321	12,57	12,57	329,3	103,6	13,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2086	1,44
2	0,69	0,00	1029	0,71
3	1,20	0,00	13	0,01
4	1,71	0,00	-1002	-0,69
5	2,25	0,00	-2059	-1,43

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1360	4574	12,57	12,57	280,7	130,8	12,1
2	1,67	406	3330	12,57	12,57	45,3	31,0	3,7
3	3,20	-737	2086	12,57	12,57	165,1	68,9	6,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2410	1,05
2	1,67	0,00	18	0,01
3	3,20	0,00	-1386	-0,60

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1359	4547	12,57	12,57	281,2	130,6	12,1
2	1,67	387	3303	12,57	12,57	43,5	27,1	3,5
3	3,20	-708	2059	12,57	12,57	157,0	66,6	6,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2407	-1,05
2	1,67	0,00	-48	-0,02
3	3,20	0,00	1321	0,58

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1229	2361	12,57	12,57	108,9	314,7	10,8
2	0,66	-339	2294	12,57	12,57	36,5	36,6	3,1
3	1,20	-899	2222	12,57	12,57	212,8	82,5	8,0
4	1,74	-342	2151	12,57	12,57	40,9	36,5	3,1
5	2,25	1217	2084	12,57	12,57	106,3	320,4	10,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3908	-1,70
2	0,66	0,00	-1873	-0,82
3	1,20	0,00	201	0,09
4	1,74	0,00	2272	0,99
5	2,25	0,00	3879	1,69

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-702	1371	12,57	12,57	323,9	103,2	13,0
2	0,69	96	1324	12,57	12,57	21,5	10,1	1,9
3	1,20	354	1279	12,57	12,57	57,2	141,5	6,7
4	1,71	112	1234	12,57	12,57	23,5	18,7	2,2
5	2,25	-670	1187	12,57	12,57	313,7	97,4	12,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1996	1,38
2	0,69	0,00	985	0,68
3	1,20	0,00	15	0,01
4	1,71	0,00	-955	-0,66
5	2,25	0,00	-1965	-1,36

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1229	4083	12,57	12,57	255,4	118,0	11,0
2	1,67	378	3039	12,57	12,57	42,0	30,0	3,4
3	3,20	-702	1996	12,57	12,57	157,1	65,7	6,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
----	---	-----------------	---	----------------

1	0,15	0,00	2242	0,98
2	1,67	0,00	-12	-0,01
3	3,20	0,00	-1270	-0,55

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1217	4052	12,57	12,57	252,4	116,8	10,9
2	1,67	350	3009	12,57	12,57	39,3	24,1	3,2
3	3,20	-670	1965	12,57	12,57	147,9	63,0	6,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2206	-0,96
2	1,67	0,00	-14	-0,01
3	3,20	0,00	1187	0,52

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1359	2269	12,57	12,57	118,3	360,1	11,9
2	0,66	-392	2336	12,57	12,57	50,0	41,4	3,5
3	1,20	-1020	2407	12,57	12,57	245,2	92,9	9,0
4	1,74	-396	2478	12,57	12,57	47,6	42,2	3,6
5	2,25	1360	2546	12,57	12,57	120,1	350,5	11,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4352	-1,90
2	0,66	0,00	-2094	-0,91
3	1,20	0,00	224	0,10
4	1,74	0,00	2556	1,11
5	2,25	0,00	4376	1,91

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-708	1321	12,57	12,57	329,3	103,6	13,1
2	0,69	111	1368	12,57	12,57	24,1	15,1	2,2
3	1,20	366	1413	12,57	12,57	59,9	142,9	6,9
4	1,71	98	1458	12,57	12,57	22,3	8,0	1,9
5	2,25	-737	1505	12,57	12,57	337,4	108,9	13,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2059	1,43
2	0,69	0,00	1002	0,69
3	1,20	0,00	-13	-0,01
4	1,71	0,00	-1029	-0,71
5	2,25	0,00	-2086	-1,44

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1359	4547	12,57	12,57	281,2	130,6	12,1
2	1,67	387	3303	12,57	12,57	43,5	27,1	3,5
3	3,20	-708	2059	12,57	12,57	157,0	66,6	6,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2407	1,05
2	1,67	0,00	48	0,02
3	3,20	0,00	-1321	-0,58

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1360	4574	12,57	12,57	280,7	130,8	12,1
2	1,67	406	3330	12,57	12,57	45,3	31,0	3,7
3	3,20	-737	2086	12,57	12,57	165,1	68,9	6,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2410	-1,05
2	1,67	0,00	-18	-0,01
3	3,20	0,00	1386	0,60

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
----	---	---	---	-----------------	-----------------	-----------------	-----------------	----------------

1	0,15	1217	2084	12,57	12,57	106,3	320,4	10,6
2	0,66	-342	2151	12,57	12,57	40,9	36,5	3,1
3	1,20	-899	2222	12,57	12,57	212,8	82,5	8,0
4	1,74	-339	2294	12,57	12,57	36,5	36,6	3,1
5	2,25	1229	2361	12,57	12,57	108,9	314,7	10,8

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3879	-1,69
2	0,66	0,00	-1864	-0,81
3	1,20	0,00	204	0,09
4	1,74	0,00	2284	1,00
5	2,25	0,00	3908	1,70

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-670	1187	12,57	12,57	313,7	97,4	12,4
2	0,69	112	1234	12,57	12,57	23,5	18,7	2,2
3	1,20	354	1279	12,57	12,57	57,2	141,5	6,7
4	1,71	96	1324	12,57	12,57	21,5	10,1	1,9
5	2,25	-702	1371	12,57	12,57	323,9	103,2	13,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1965	1,36
2	0,69	0,00	955	0,66
3	1,20	0,00	-15	-0,01
4	1,71	0,00	-985	-0,68
5	2,25	0,00	-1996	-1,38

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1217	4052	12,57	12,57	252,4	116,8	10,9
2	1,67	350	3009	12,57	12,57	39,3	24,1	3,2
3	3,20	-670	1965	12,57	12,57	147,9	63,0	6,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2206	0,96
2	1,67	0,00	14	0,01
3	3,20	0,00	-1187	-0,52

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1229	4083	12,57	12,57	255,4	118,0	11,0
2	1,67	378	3039	12,57	12,57	42,0	30,0	3,4
3	3,20	-702	1996	12,57	12,57	157,1	65,7	6,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2242	-0,98
2	1,67	0,00	12	0,01
3	3,20	0,00	1270	0,55

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1360	2546	12,57	12,57	120,1	350,5	11,9
2	0,66	-396	2478	12,57	12,57	47,6	42,2	3,6
3	1,20	-1020	2407	12,57	12,57	245,2	92,9	9,0
4	1,74	-392	2336	12,57	12,57	50,0	41,4	3,5
5	2,25	1359	2269	12,57	12,57	118,3	360,1	11,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4376	-1,91
2	0,66	0,00	-2091	-0,91
3	1,20	0,00	235	0,10
4	1,74	0,00	2556	1,11
5	2,25	0,00	4352	1,90

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-737	1505	12,57	12,57	337,4	108,9	13,6
2	0,69	98	1458	12,57	12,57	22,3	8,0	1,9
3	1,20	366	1413	12,57	12,57	59,9	142,9	6,9
4	1,71	111	1368	12,57	12,57	24,1	15,1	2,2

5	2,25	-708	1321	12,57	12,57	329,3	103,6	13,1
---	------	------	------	-------	-------	-------	-------	------

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2086	1,44
2	0,69	0,00	1029	0,71
3	1,20	0,00	13	0,01
4	1,71	0,00	-1002	-0,69
5	2,25	0,00	-2059	-1,43

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1360	4574	12,57	12,57	280,7	130,8	12,1
2	1,67	406	3330	12,57	12,57	45,3	31,0	3,7
3	3,20	-737	2086	12,57	12,57	165,1	68,9	6,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2410	1,05
2	1,67	0,00	18	0,01
3	3,20	0,00	-1386	-0,60

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1359	4547	12,57	12,57	281,2	130,6	12,1
2	1,67	387	3303	12,57	12,57	43,5	27,1	3,5
3	3,20	-708	2059	12,57	12,57	157,0	66,6	6,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2407	-1,05
2	1,67	0,00	-48	-0,02
3	3,20	0,00	1321	0,58

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1229	2361	12,57	12,57	108,9	314,7	10,8
2	0,66	-339	2294	12,57	12,57	36,5	36,6	3,1
3	1,20	-899	2222	12,57	12,57	212,8	82,5	8,0
4	1,74	-342	2151	12,57	12,57	40,9	36,5	3,1
5	2,25	1217	2084	12,57	12,57	106,3	320,4	10,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3908	-1,70
2	0,66	0,00	-1873	-0,82
3	1,20	0,00	201	0,09
4	1,74	0,00	2272	0,99
5	2,25	0,00	3879	1,69

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-702	1371	12,57	12,57	323,9	103,2	13,0
2	0,69	96	1324	12,57	12,57	21,5	10,1	1,9
3	1,20	354	1279	12,57	12,57	57,2	141,5	6,7
4	1,71	112	1234	12,57	12,57	23,5	18,7	2,2
5	2,25	-670	1187	12,57	12,57	313,7	97,4	12,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1996	1,38
2	0,69	0,00	985	0,68
3	1,20	0,00	15	0,01
4	1,71	0,00	-955	-0,66
5	2,25	0,00	-1965	-1,36

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1229	4083	12,57	12,57	255,4	118,0	11,0
2	1,67	378	3039	12,57	12,57	42,0	30,0	3,4
3	3,20	-702	1996	12,57	12,57	157,1	65,7	6,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2242	0,98
2	1,67	0,00	-12	-0,01
3	3,20	0,00	-1270	-0,55

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1217	4052	12,57	12,57	252,4	116,8	10,9
2	1,67	350	3009	12,57	12,57	39,3	24,1	3,2
3	3,20	-670	1965	12,57	12,57	147,9	63,0	6,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2206	-0,96
2	1,67	0,00	-14	-0,01
3	3,20	0,00	1187	0,52

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X _i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M _p	Momento, espresse in kgm
M _n	Momento, espresse in kgm
w _k	Ampiezza fessure, espresse in mm
w _{lim}	Apertura limite fessure, espresse in mm
s	Distanza media tra le fessure, espresse in mm
ε _{sm}	Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	2549	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-1367	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-2908	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-1545	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	2690	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-1850	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	1098	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	1787	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	379	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-3318	0,09	100,00	120,31	0,00043

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-2549	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	-361	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-2300	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-2690	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	777	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-3318	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1728	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-1737	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-2969	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-1737	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1728	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-1895	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	799	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	1650	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	799	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-1895	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1728	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	-621	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1895	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1728	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	-621	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1895	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1058	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-599	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1189	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-599	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1058	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-614	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	194	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	449	0,00	0,30	0,00	0,00000

4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	194	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-614	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1058	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	27	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-614	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1058	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	27	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-614	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	2457	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-812	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-2184	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-1078	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	2600	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-1240	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	957	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	1331	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	4	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-3187	0,08	100,00	120,31	0,00040
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-2457	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	-85	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1840	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-2600	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	1387	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-3187	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1305	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-204	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-902	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-413	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1397	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-9	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	428	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	326	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	-286	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-1467	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1305	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	-20	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-459	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1397	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	1071	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1467	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	2542	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-780	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-2122	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-984	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	2642	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-1506	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	817	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	1310	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	103	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-2963	0,08	100,00	120,31	0,00038
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-2542	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	182	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1956	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}

1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-2642	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	1276	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-2963	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1564	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-98	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-693	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-98	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1564	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-807	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	2	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	257	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	2	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-807	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1564	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	795	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-807	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1564	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	795	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-807	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1359	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-392	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1020	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-396	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1360	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-708	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	111	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	366	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	98	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-737	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1359	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	387	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-708	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1360	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	406	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-737	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1217	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-342	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-899	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-339	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1229	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-670	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	112	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	354	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	96	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-702	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1217	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	350	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-670	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1229	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	378	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-702	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1360	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-396	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1020	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-392	0,00	100,00	0,00	0,00000

5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1359	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-737	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	98	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	366	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	111	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-708	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1360	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	406	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-737	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1359	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	387	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-708	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1229	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-339	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-899	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-342	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1217	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-702	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	96	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	354	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	112	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-670	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1229	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	378	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-702	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1217	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	350	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-670	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1359	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-392	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1020	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-396	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1360	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-708	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	111	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	366	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	98	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-737	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1359	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	387	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-708	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1360	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	406	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-737	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1217	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-342	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-899	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-339	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1229	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-670	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	112	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	354	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	96	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-702	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1217	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	350	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-670	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1229	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	378	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-702	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1360	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-396	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1020	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-392	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1359	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-737	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	98	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	366	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	111	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-708	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1360	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	406	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-737	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1359	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	387	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-708	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1229	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-339	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-899	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-342	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1217	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-702	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	96	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	354	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	112	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-670	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1229	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	378	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-702	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1217	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	350	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-670	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1359	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-392	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1020	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-396	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1360	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-708	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	111	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	366	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	98	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-737	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1359	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	387	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-708	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1360	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	406	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-737	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1217	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-342	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-899	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-339	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1229	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-670	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	112	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	354	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	96	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-702	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1217	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	350	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-670	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1229	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	378	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-702	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1360	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-396	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1020	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-392	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1359	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-737	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	98	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	366	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	111	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-708	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1360	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	406	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-737	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1359	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	387	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-708	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1229	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,66	12,57	12,57	5008	-5008	-339	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	5008	-5008	-899	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,74	12,57	12,57	5008	-5008	-342	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	5008	-5008	1217	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-702	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,69	12,57	12,57	2283	-2283	96	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,20	12,57	12,57	2283	-2283	354	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,71	12,57	12,57	2283	-2283	112	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,25	12,57	12,57	2283	-2283	-670	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1229	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	378	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-702	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1217	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	350	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-670	0,00	0,30	0,00	0,00000

Involuppo spostamenti nodali**Involuppo spostamenti fondazione**

X [m]	u _{xmin} [cm]	u _{xmax} [cm]	u _{ymin} [cm]	u _{ymin} [cm]	u _{ymin} [cm]
0,15	-0,0874	0,0613	0,1023	0,4119	
0,66	-0,0877	0,0611	0,1302	0,4430	
1,20	-0,0880	0,0609	0,1393	0,4821	
1,74	-0,0883	0,0607	0,1378	0,5355	
2,18	-0,0886	0,0605	0,1353	0,5925	

Inviluppo spostamenti trasverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-0,0721	0,3078	0,1031	0,4156
0,69	-0,0723	0,3068	0,1368	0,4885
1,20	-0,0725	0,3059	0,1391	0,5428
1,71	-0,0728	0,3049	0,1368	0,5704
2,25	-0,0730	0,3040	0,1362	0,5969

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-0,0874	0,0613	0,1023	0,4119
1,67	-0,0541	0,1005	0,1028	0,4138
3,20	-0,0721	0,3078	0,1031	0,4156

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-0,0886	0,0605	0,1353	0,5925
1,67	-0,0792	0,0911	0,1358	0,5948
3,20	-0,0730	0,3040	0,1362	0,5969

Inviluppo sollecitazioni nodali**Inviluppo sollecitazioni fondazione**

X [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,15	-3464	-1058	-12902	-3505	1597	5878
0,66	-251	1832	-6723	-1718	1597	5878
1,20	290	3939	-61	413	1597	5878
1,74	-251	2102	2100	8050	1597	5878
2,25	-3670	-1058	3593	14795	1597	5878

Inviluppo sollecitazioni trasverso

X [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,15	-2456	-9	1332	10392	644	11826
0,69	-114	1548	298	4555	644	11826
1,20	137	2449	-1391	21	644	11826
1,71	-286	799	-6651	-925	644	11826
2,25	-4657	-614	-12488	-1906	644	11826

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,15	-3464	-1058	1598	5552	3620	13366
1,67	-621	1174	-232	159	2476	11879
3,20	-3131	-459	-3755	-486	1332	10392

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,15	-3670	-1058	-6212	-1598	3745	15461
1,67	-621	2120	-736	232	2826	13975
3,20	-4657	-614	644	10480	1906	12488

Inviluppo pressioni terreno**Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione**

X [m]	σ _{tmin} [kg/cmq]	σ _{tmax} [kg/cmq]
0,15	0,31	1,24
0,66	0,39	1,33
1,20	0,42	1,45
1,74	0,41	1,61
2,25	0,41	1,78

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	12,57	12,57	4,12
0,66	12,57	12,57	4,41
1,20	12,57	12,57	3,79
1,74	12,57	12,57	3,79
2,25	12,57	12,57	4,12

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	15032	0	0	0,00
0,66	15032	0	0	0,00
1,20	15032	0	0	0,00
1,74	15032	0	0	0,00
2,25	15032	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	12,57	12,57	2,29
0,69	12,57	12,57	4,91
1,20	12,57	12,57	4,24
1,71	12,57	12,57	8,97
2,25	12,57	12,57	1,94

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	11759	0	0	0,00
0,69	11759	0	0	0,00

1,20	11759	0	0	0,00
1,71	11759	0	0	0,00
2,25	11759	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	12,57	12,57	5,92
1,67	12,57	12,57	14,99
3,20	12,57	12,57	5,09

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	15548	0	0	0,00
1,67	15347	0	0	0,00
3,20	15147	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	12,57	12,57	4,34
1,67	12,57	12,57	11,74
3,20	12,57	12,57	3,87

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	15548	0	0	0,00
1,67	15347	0	0	0,00
3,20	15147	0	0	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	12,57	12,57	22,22	693,65	221,53
0,66	12,57	12,57	14,97	143,73	502,41
1,20	12,57	12,57	25,32	246,16	904,11
1,74	12,57	12,57	14,97	143,73	502,41
2,25	12,57	12,57	23,37	739,45	229,48

X	τ _c	A _{sw}
0,15	-4,2	0,00
0,66	-2,2	0,00
1,20	0,2	0,00
1,74	2,6	0,00
2,25	4,7	0,00

Verifica sezioni trasverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	12,57	12,57	34,80	299,57	969,84
0,69	12,57	12,57	20,98	382,57	198,74
1,20	12,57	12,57	33,65	838,31	291,27
1,71	12,57	12,57	14,70	382,57	114,13
2,25	12,57	12,57	61,42	490,33	1521,21

X	τ _c	A _{sw}
0,15	5,3	0,00
0,69	2,3	0,00
1,20	-0,6	0,00
1,71	-3,3	0,00
2,25	-6,2	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	12,57	12,57	22,85	251,09	531,34
1,67	12,57	12,57	7,13	147,82	78,63
3,20	12,57	12,57	20,54	220,70	478,18

Y	τ _c	A _{sw}
0,15	1,8	0,00
1,67	-0,1	0,00
3,20	-1,1	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	12,57	12,57	24,15	268,46	517,30
1,67	12,57	12,57	12,48	212,20	148,25
3,20	12,57	12,57	29,45	308,56	760,86

Y	τ _c	A _{sw}
---	----------------	-----------------

0,15	-2,0	0,00
1,67	-0,2	0,00
3,20	3,1	0,00

Verifiche geotecniche

Simbologia adottata

IC	Indice della combinazione
Nc, Nq, Ng	Fattori di capacità portante
Nc, Nq, Ng	Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.
qu	Portanza ultima del terreno, espressa in [kg/cm ²]
Qu	Portanza ultima del terreno, espressa in [kg/m ²]
Qy	Carico verticale al piano di posa, espressa in [kg/m]
FS	Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Ny	N'c	N'q	N'y	qu	Qu	Qy	FS
1	46,12	33,30	33,92	63,50	41,28	33,92	33,62	806843	13865	58,19
2	28,42	16,92	13,38	39,13	21,59	13,38	16,59	398075	11104	35,85
3	46,12	33,30	33,92	34,73	23,14	14,78	16,92	406029	30874	13,15
4	28,42	16,92	13,38	20,21	11,77	5,59	8,16	195885	25594	7,65
5	46,12	33,30	33,92	23,97	16,36	8,79	11,22	269300	26622	10,12
6	28,42	16,92	13,38	13,20	8,13	3,21	5,30	127302	21971	5,79
7	46,12	33,30	33,92	31,27	20,96	12,77	15,03	360740	26622	13,55
8	28,42	16,92	13,38	17,90	10,57	4,77	7,19	172604	21971	7,86
9	46,12	33,30	33,92	12,18	8,92	3,38	6,33	151821	11614	13,07
10	46,12	33,30	33,92	5,31	4,59	1,08	3,10	74383	8792	8,46
11	46,12	33,30	33,92	12,18	8,92	3,38	6,33	151821	11614	13,07
12	46,12	33,30	33,92	5,31	4,59	1,08	3,10	74383	8792	8,46
13	46,12	33,30	33,92	5,31	4,59	1,08	3,10	74383	8792	8,46
14	46,12	33,30	33,92	12,18	8,92	3,38	6,33	151821	11614	13,07
15	46,12	33,30	33,92	12,18	8,92	3,38	6,33	151821	11614	13,07
16	46,12	33,30	33,92	5,31	4,59	1,08	3,10	74383	8792	8,46

Schema Strutturale

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [cm ²]	Inerzia [cm ⁴]
Fondazione	3000,00	225000,00
Piedritto sinistro	3000,00	225000,00
Piedritto destro	3000,00	225000,00
Traverso	2000,00	66666,67

Simbologia adottata ed unità di misura

N	indice elemento
N _i	indice nodo iniziale elemento
N _j	indice nodo finale elemento
(X _i , Y _i)	coordinate nodo iniziale, espresse in cm
(X _j , Y _j)	coordinate nodo finale, espresse in cm
Dest	appartenenza elemento

N	N _i	N _j	X _i	Y _i	X _j	Y _j	Dest
1	1	2	15,00	15,00	22,50	15,00	Fond
2	2	3	22,50	15,00	30,00	15,00	Fond
3	3	4	30,00	15,00	39,00	15,00	Fond
4	4	5	39,00	15,00	48,00	15,00	Fond
5	5	6	48,00	15,00	57,00	15,00	Fond
6	6	7	57,00	15,00	66,00	15,00	Fond
7	7	8	66,00	15,00	75,00	15,00	Fond
8	8	9	75,00	15,00	84,00	15,00	Fond
9	9	10	84,00	15,00	93,00	15,00	Fond
10	10	11	93,00	15,00	102,00	15,00	Fond
11	11	12	102,00	15,00	111,00	15,00	Fond
12	12	13	111,00	15,00	120,00	15,00	Fond
13	13	14	120,00	15,00	129,00	15,00	Fond
14	14	15	129,00	15,00	138,00	15,00	Fond
15	15	16	138,00	15,00	147,00	15,00	Fond
16	16	17	147,00	15,00	156,00	15,00	Fond
17	17	18	156,00	15,00	165,00	15,00	Fond
18	18	19	165,00	15,00	174,00	15,00	Fond
19	19	20	174,00	15,00	183,00	15,00	Fond
20	20	21	183,00	15,00	192,00	15,00	Fond
21	21	22	192,00	15,00	201,00	15,00	Fond
22	22	23	201,00	15,00	210,00	15,00	Fond
23	23	24	210,00	15,00	217,50	15,00	Fond
24	24	25	217,50	15,00	225,00	15,00	Fond
25	1	53	15,00	15,00	15,00	24,53	PiedL
26	53	54	15,00	24,53	15,00	34,06	PiedL
27	54	55	15,00	34,06	15,00	43,59	PiedL
28	55	56	15,00	43,59	15,00	53,13	PiedL
29	56	57	15,00	53,13	15,00	62,66	PiedL
30	57	58	15,00	62,66	15,00	72,19	PiedL
31	58	59	15,00	72,19	15,00	81,72	PiedL
32	59	60	15,00	81,72	15,00	91,25	PiedL
33	60	61	15,00	91,25	15,00	100,78	PiedL
34	61	62	15,00	100,78	15,00	110,31	PiedL
35	62	63	15,00	110,31	15,00	119,84	PiedL
36	63	64	15,00	119,84	15,00	129,37	PiedL
37	64	65	15,00	129,37	15,00	138,91	PiedL
38	65	66	15,00	138,91	15,00	148,44	PiedL
39	66	67	15,00	148,44	15,00	157,97	PiedL
40	67	68	15,00	157,97	15,00	167,50	PiedL

41	68	69	15,00	167,50	15,00	177,03	PiedL
42	69	70	15,00	177,03	15,00	186,56	PiedL
43	70	71	15,00	186,56	15,00	196,09	PiedL
44	71	72	15,00	196,09	15,00	205,62	PiedL
45	72	73	15,00	205,62	15,00	215,16	PiedL
46	73	74	15,00	215,16	15,00	224,69	PiedL
47	74	75	15,00	224,69	15,00	234,22	PiedL
48	75	76	15,00	234,22	15,00	243,75	PiedL
49	76	77	15,00	243,75	15,00	253,28	PiedL
50	77	78	15,00	253,28	15,00	262,81	PiedL
51	78	79	15,00	262,81	15,00	272,34	PiedL
52	79	80	15,00	272,34	15,00	281,88	PiedL
53	80	81	15,00	281,88	15,00	291,41	PiedL
54	81	82	15,00	291,41	15,00	300,94	PiedL
55	82	83	15,00	300,94	15,00	310,47	PiedL
56	83	177	15,00	310,47	15,00	320,00	PiedL
57	25	115	225,00	15,00	225,00	24,53	PiedR
58	115	116	225,00	24,53	225,00	34,06	PiedR
59	116	117	225,00	34,06	225,00	43,59	PiedR
60	117	118	225,00	43,59	225,00	53,13	PiedR
61	118	119	225,00	53,13	225,00	62,66	PiedR
62	119	120	225,00	62,66	225,00	72,19	PiedR
63	120	121	225,00	72,19	225,00	81,72	PiedR
64	121	122	225,00	81,72	225,00	91,25	PiedR
65	122	123	225,00	91,25	225,00	100,78	PiedR
66	123	124	225,00	100,78	225,00	110,31	PiedR
67	124	125	225,00	110,31	225,00	119,84	PiedR
68	125	126	225,00	119,84	225,00	129,37	PiedR
69	126	127	225,00	129,37	225,00	138,91	PiedR
70	127	128	225,00	138,91	225,00	148,44	PiedR
71	128	129	225,00	148,44	225,00	157,97	PiedR
72	129	130	225,00	157,97	225,00	167,50	PiedR
73	130	131	225,00	167,50	225,00	177,03	PiedR
74	131	132	225,00	177,03	225,00	186,56	PiedR
75	132	133	225,00	186,56	225,00	196,09	PiedR
76	133	134	225,00	196,09	225,00	205,62	PiedR
77	134	135	225,00	205,62	225,00	215,16	PiedR
78	135	136	225,00	215,16	225,00	224,69	PiedR
79	136	137	225,00	224,69	225,00	234,22	PiedR
80	137	138	225,00	234,22	225,00	243,75	PiedR
81	138	139	225,00	243,75	225,00	253,28	PiedR
82	139	140	225,00	253,28	225,00	262,81	PiedR
83	140	141	225,00	262,81	225,00	272,34	PiedR
84	141	142	225,00	272,34	225,00	281,88	PiedR
85	142	143	225,00	281,88	225,00	291,41	PiedR
86	143	144	225,00	291,41	225,00	300,94	PiedR
87	144	145	225,00	300,94	225,00	310,47	PiedR
88	145	195	225,00	310,47	225,00	320,00	PiedR
89	177	178	15,00	320,00	22,50	320,00	Trav
90	178	179	22,50	320,00	30,00	320,00	Trav
91	179	180	30,00	320,00	42,86	320,00	Trav
92	180	181	42,86	320,00	55,71	320,00	Trav
93	181	182	55,71	320,00	68,57	320,00	Trav
94	182	183	68,57	320,00	81,43	320,00	Trav
95	183	184	81,43	320,00	94,29	320,00	Trav
96	184	185	94,29	320,00	107,14	320,00	Trav
97	185	186	107,14	320,00	120,00	320,00	Trav
98	186	187	120,00	320,00	132,86	320,00	Trav
99	187	188	132,86	320,00	145,71	320,00	Trav
100	188	189	145,71	320,00	158,57	320,00	Trav
101	189	190	158,57	320,00	171,43	320,00	Trav
102	190	191	171,43	320,00	184,29	320,00	Trav
103	191	192	184,29	320,00	197,14	320,00	Trav
104	192	193	197,14	320,00	210,00	320,00	Trav
105	193	194	210,00	320,00	217,50	320,00	Trav
106	194	195	217,50	320,00	225,00	320,00	Trav
107	1	26	15,00	15,00	15,00	-85,00	MollaF
108	2	27	22,50	15,00	22,50	-85,00	MollaF
109	3	28	30,00	15,00	30,00	-85,00	MollaF
110	4	29	39,00	15,00	39,00	-85,00	MollaF
111	5	30	48,00	15,00	48,00	-85,00	MollaF
112	6	31	57,00	15,00	57,00	-85,00	MollaF
113	7	32	66,00	15,00	66,00	-85,00	MollaF
114	8	33	75,00	15,00	75,00	-85,00	MollaF
115	9	34	84,00	15,00	84,00	-85,00	MollaF
116	10	35	93,00	15,00	93,00	-85,00	MollaF
117	11	36	102,00	15,00	102,00	-85,00	MollaF
118	12	37	111,00	15,00	111,00	-85,00	MollaF
119	13	38	120,00	15,00	120,00	-85,00	MollaF
120	14	39	129,00	15,00	129,00	-85,00	MollaF
121	15	40	138,00	15,00	138,00	-85,00	MollaF
122	16	41	147,00	15,00	147,00	-85,00	MollaF

123	17	42	156,00	15,00	156,00	-85,00	MollaF
124	18	43	165,00	15,00	165,00	-85,00	MollaF
125	19	44	174,00	15,00	174,00	-85,00	MollaF
126	20	45	183,00	15,00	183,00	-85,00	MollaF
127	21	46	192,00	15,00	192,00	-85,00	MollaF
128	22	47	201,00	15,00	201,00	-85,00	MollaF
129	23	48	210,00	15,00	210,00	-85,00	MollaF
130	24	49	217,50	15,00	217,50	-85,00	MollaF
131	25	50	225,00	15,00	225,00	-85,00	MollaF
132	1	51	15,00	15,00	-85,00	15,00	MollaPL
133	53	84	15,00	24,53	-85,00	24,53	MollaPL
134	54	85	15,00	34,06	-85,00	34,06	MollaPL
135	55	86	15,00	43,59	-85,00	43,59	MollaPL
136	56	87	15,00	53,13	-85,00	53,13	MollaPL
137	57	88	15,00	62,66	-85,00	62,66	MollaPL
138	58	89	15,00	72,19	-85,00	72,19	MollaPL
139	59	90	15,00	81,72	-85,00	81,72	MollaPL
140	60	91	15,00	91,25	-85,00	91,25	MollaPL
141	61	92	15,00	100,78	-85,00	100,78	MollaPL
142	62	93	15,00	110,31	-85,00	110,31	MollaPL
143	63	94	15,00	119,84	-85,00	119,84	MollaPL
144	64	95	15,00	129,37	-85,00	129,37	MollaPL
145	65	96	15,00	138,91	-85,00	138,91	MollaPL
146	66	97	15,00	148,44	-85,00	148,44	MollaPL
147	67	98	15,00	157,97	-85,00	157,97	MollaPL
148	68	99	15,00	167,50	-85,00	167,50	MollaPL
149	69	100	15,00	177,03	-85,00	177,03	MollaPL
150	70	101	15,00	186,56	-85,00	186,56	MollaPL
151	71	102	15,00	196,09	-85,00	196,09	MollaPL
152	72	103	15,00	205,62	-85,00	205,62	MollaPL
153	73	104	15,00	215,16	-85,00	215,16	MollaPL
154	74	105	15,00	224,69	-85,00	224,69	MollaPL
155	75	106	15,00	234,22	-85,00	234,22	MollaPL
156	76	107	15,00	243,75	-85,00	243,75	MollaPL
157	77	108	15,00	253,28	-85,00	253,28	MollaPL
158	78	109	15,00	262,81	-85,00	262,81	MollaPL
159	79	110	15,00	272,34	-85,00	272,34	MollaPL
160	80	111	15,00	281,88	-85,00	281,88	MollaPL
161	81	112	15,00	291,41	-85,00	291,41	MollaPL
162	82	113	15,00	300,94	-85,00	300,94	MollaPL
163	83	114	15,00	310,47	-85,00	310,47	MollaPL
164	177	196	15,00	320,00	-85,00	320,00	MollaPL
165	25	52	225,00	15,00	325,00	15,00	MollaPR
166	115	146	225,00	24,53	325,00	24,53	MollaPR
167	116	147	225,00	34,06	325,00	34,06	MollaPR
168	117	148	225,00	43,59	325,00	43,59	MollaPR
169	118	149	225,00	53,13	325,00	53,13	MollaPR
170	119	150	225,00	62,66	325,00	62,66	MollaPR
171	120	151	225,00	72,19	325,00	72,19	MollaPR
172	121	152	225,00	81,72	325,00	81,72	MollaPR
173	122	153	225,00	91,25	325,00	91,25	MollaPR
174	123	154	225,00	100,78	325,00	100,78	MollaPR
175	124	155	225,00	110,31	325,00	110,31	MollaPR
176	125	156	225,00	119,84	325,00	119,84	MollaPR
177	126	157	225,00	129,37	325,00	129,37	MollaPR
178	127	158	225,00	138,91	325,00	138,91	MollaPR
179	128	159	225,00	148,44	325,00	148,44	MollaPR
180	129	160	225,00	157,97	325,00	157,97	MollaPR
181	130	161	225,00	167,50	325,00	167,50	MollaPR
182	131	162	225,00	177,03	325,00	177,03	MollaPR
183	132	163	225,00	186,56	325,00	186,56	MollaPR
184	133	164	225,00	196,09	325,00	196,09	MollaPR
185	134	165	225,00	205,62	325,00	205,62	MollaPR
186	135	166	225,00	215,16	325,00	215,16	MollaPR
187	136	167	225,00	224,69	325,00	224,69	MollaPR
188	137	168	225,00	234,22	325,00	234,22	MollaPR
189	138	169	225,00	243,75	325,00	243,75	MollaPR
190	139	170	225,00	253,28	325,00	253,28	MollaPR
191	140	171	225,00	262,81	325,00	262,81	MollaPR
192	141	172	225,00	272,34	325,00	272,34	MollaPR
193	142	173	225,00	281,88	325,00	281,88	MollaPR
194	143	174	225,00	291,41	325,00	291,41	MollaPR
195	144	175	225,00	300,94	325,00	300,94	MollaPR
196	145	176	225,00	310,47	325,00	310,47	MollaPR
197	195	197	225,00	320,00	325,00	320,00	MollaPR

CUNICOLO DI STAZIONE - SEZIONE SOTTO ISOLE

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	3,30	[m]
Larghezza esterna	2,25	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,30	[m]
Spessore piedritto destro	0,30	[m]
Spessore fondazione	0,30	[m]
Spessore traverso	0,20	[m]

Caratteristiche strati terreno

Descrizione	Unità S	
Peso di volume	1900,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	1900,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,33	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ²]
Costante di Winkler	3,00	[kg/cm ² /cm]

Strato di base

Descrizione	Unità S	
Peso di volume	1900,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	1900,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,33	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ²]
Costante di Winkler	3,00	[kg/cm ² /cm]
Tensione limite	1,80	[kg/cm ²]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R _{ck} calcestruzzo	356,89	[kg/cm ²]
Peso specifico calcestruzzo	2500,00	[kg/mc]
Modulo elastico E	327383,08	[kg/cm ²]
Tensione di snervamento acciaio	4588,65	[kg/cm ²]
Coeff. omogeneizzazione cls tesoro/compresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente dilatazione termica	0,0000120	

Condizioni di carico

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura
 Carichi verticali positivi se diretti verso il basso
 Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra
 Coppie concentrate positive se antiorarie
 Ascisse X (espresse in m) positive verso destra
 Ordinate Y (espresse in m) positive verso l'alto
 Carichi concentrati espressi in kg
 Coppie concentrate espressi in kgm
 Carichi distribuiti espressi in kg/m

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

X ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati
 Y ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati
 F_y componente Y del carico concentrato
 F_x componente X del carico concentrato
 M momento

Forze distribuite

X_i, X_f ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali
 Y_i, Y_f ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali
 V_{ni} componente normale del carico distribuito nel punto iniziale
 V_{nf} componente normale del carico distribuito nel punto finale
 V_{ti} componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale
 V_{tf} componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale
 D_{te} variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi
 D_{ti} variazione termica lembo interno espressa in gradi centigradi

Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico n°7 (Ricoprimento)

Distr	Traverso	X _i = 0,00	X _f = 2,25	V _{ni} = 1430	V _{nf} = 1430	V _{ti} = 0	V _{tf} = 0
-------	----------	-----------------------	-----------------------	------------------------	------------------------	---------------------	---------------------

Condizione di carico n°8 (Azione variabile da traffico)

Distr	Traverso	X _i = 0,00	X _f = 2,25	V _{ni} = 2000	V _{nf} = 2000	V _{ti} = 0	V _{tf} = 0
-------	----------	-----------------------	-----------------------	------------------------	------------------------	---------------------	---------------------

Condizione di carico n°9 (Azione frenatura/accelerazione)

Conc	Pied_S	Y= 3,30	F _y = 0	F _x = 0	M= 0
------	--------	---------	--------------------	--------------------	------

Condizione di carico n°10 (Carico a tergo accidentale)

Distr	Terreno	X _i = -3,30	X _f = 0,00	V _{ni} = 6000	V _{nf} = 6000
Distr	Terreno	X _i = 2,25	X _f = 5,55	V _{ni} = 6000	V _{nf} = 6000

Impostazioni di progetto

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

Coefficiente di sicurezza calcestruzzo γ _c	1.50
Fattore riduzione da resistenza cubica a cilindrica	0.83
Fattore di riduzione per carichi di lungo periodo	0.85
Coefficiente di sicurezza acciaio	1.15

Coefficiente di sicurezza per la sezione 1.00

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

$$V_{Rd} = [0.18 * k * (100.0 * \rho_1 * f_{ck})^{1/3} / \gamma_c + 0.15 * \sigma_{cp}] * b_w * d > (v_{min} + 0.15 * \sigma_{cp}) * b_w * d$$

$$V_{Rsd} = 0.9 * d * A_{sw} / s * f_{yd} * (\text{ctg} \alpha + \text{ctg} \theta) * \sin \alpha$$

$$V_{Rcd} = 0.9 * d * b_w * \alpha_c * f_{cd} * (\text{ctg}(\theta) + \text{ctg}(\alpha)) / (1.0 + \text{ctg} \theta^2)$$

con:

d	altezza utile sezione [mm]
b _w	larghezza minima sezione [mm]
σ _{cp}	tensione media di compressione [N/mmq]
ρ ₁	rapporto geometrico di armatura
A _{sw}	area armatura trasversale [mmq]
s	interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]
α _c	coefficiente maggiorativo, funzione di f _{cd} e σ _{cp}

$$f_{cd}' = 0.5 * f_{cd}$$

$$k = 1 + (200/d)^{1/2}$$

$$v_{min} = 0.035 * k^{3/2} * f_{ck}^{1/2}$$

Stato Limite di EsercizioCriteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente poco aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

0.60 f_{ck}

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.)

0.45 f_{ck}

Limite tensioni di trazione nell'acciaio (comb. rare)

0.80 f_{yk}Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

Apertura limite fessure w₁=0,20 w₂=0,30 w₃=0,40

Metodo di calcolo aperture delle fessure:

- NTC 2018 - C4.1.2.2.4.5

Resistenza a trazione per **Flessione**Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Copriferro sezioni 3,00 [cm]**Descrizione combinazioni di carico**Simbologia adottata

γ	Coefficiente di partecipazione della condizione
ψ	Coefficiente di combinazione della condizione
C	Coefficiente totale di partecipazione della condizione

Norme Tecniche 2018

Simbologia adottata

γ _{G1sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ _{G1fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ _{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ _{G2fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ _Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
γ _{tanφ'}	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
γ _{c'}	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
γ _{cu}	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
γ _{qu}	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo

Coefficienti di partecipazione combinazioni staticheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ _{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ _{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ _{G2fav}	0,80	0,80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ _{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ _{Qifav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ _{Qisfav}	1,50	1,30
Variabili da traffico	Favorevole	γ _{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ _{Qsfav}	1,35	1,15
Termici	Favorevole	γ _{cfav}	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	γ _{esfav}	1,20	1,20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	γ _{tanφ'}	1,00	1,25
Coesione efficace	γ _{c'}	1,00	1,25
Resistenza non drenata	γ _{cu}	1,00	1,40
Resistenza a compressione uniassiale	γ _{qu}	1,00	1,60
Peso dell'unità di volume	γ _γ	1,00	1,00

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismicheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ _{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ _{G1sfav}	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	γ _{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ _{G2sfav}	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	γ _{Qifav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ _{Qisfav}	1,00	1,00
Variabili da traffico	Favorevole	γ _{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ _{Qsfav}	1,00	1,00
Termici	Favorevole	γ _{cfav}	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	γ _{esfav}	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>	
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi}$	1,00	1,00	
Coesione efficace	γ_c	1,00	1,00	
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1,00	1,00	
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1,00	1,00	
Peso dell'unità di volume	γ_γ	1,00	1,00	
<u>Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Ricoprimento	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
<u>Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
<u>Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Ricoprimento	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.50	0.75	1.12
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
<u>Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.30	0.75	0.98
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
<u>Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Ricoprimento	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
<u>Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
<u>Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Ricoprimento	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.50	0.75	1.12
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
<u>Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.30	0.75	0.98
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
<u>Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 10 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo</u>				
	Effetto	γ	Ψ	C

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 11 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo</u>				
Effetto		γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 12 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo</u>				
Effetto		γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 13 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo</u>				
Effetto		γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 14 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo</u>				
Effetto		γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 15 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo</u>				
Effetto		γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 16 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo</u>				
Effetto		γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 17 SLE (Rara)</u>				
Effetto		γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
<u>Combinazione n° 18 SLE (Frequente)</u>				
Effetto		γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
<u>Combinazione n° 19 SLE (Quasi Permanente)</u>				
Effetto		γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 20 SLE (Rara)</u>				
Effetto		γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
<u>Combinazione n° 21 SLE (Frequente)</u>				
Effetto		γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Combinazione n° 22 SLE (Rara)				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Azione variabile da traffico	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Azione frenatura/accelerazione	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 23 SLE (Frequente)				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico a tergo accidentale	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Combinazione n° 24 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 25 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 26 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 27 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 28 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 29 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 30 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 31 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 32 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 33 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 34 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 35 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo				
	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ricoprimento	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X	ascisse (esprese in m) positive verso destra
Y	ordinate (esprese in m) positive verso l'alto
M	momento espresso in kgm
V	taglio espresso in kg
SN	sfuerzo normale espresso in kg
ux	spostamento direzione X espresso in cm
uy	spostamento direzione Y espresso in cm
σ	pressione sul terreno espressa in kg/cmq

Tipo di analisi

Pressione in calotta

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo **angolo di attrito**

Metodo di calcolo della portanza

Spinta sui piedritti

Pressione geostatica

Hansen

Attiva	[combinazione 1]
Attiva	[combinazione 2]
Attiva	[combinazione 3]
Attiva	[combinazione 4]
Attiva	[combinazione 5]
Attiva	[combinazione 6]
Attiva	[combinazione 7]
Attiva	[combinazione 8]
Attiva	[combinazione 9]
Attiva	[combinazione 10]
Attiva	[combinazione 11]
Attiva	[combinazione 12]
Attiva	[combinazione 13]
Attiva	[combinazione 14]
Attiva	[combinazione 15]
Attiva	[combinazione 16]
Attiva	[combinazione 17]
Attiva	[combinazione 18]
Attiva	[combinazione 19]
Attiva	[combinazione 20]
Attiva	[combinazione 21]
Attiva	[combinazione 22]
Attiva	[combinazione 23]
Attiva	[combinazione 24]
Attiva	[combinazione 25]
Attiva	[combinazione 26]
Attiva	[combinazione 27]
Attiva	[combinazione 28]
Attiva	[combinazione 29]
Attiva	[combinazione 30]
Attiva	[combinazione 31]
Attiva	[combinazione 32]
Attiva	[combinazione 33]
Attiva	[combinazione 34]
Attiva	[combinazione 35]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine

Longitudine

Comune

Provincia

Regione

Punti di interpolazione del reticolo

Tipo di opera

37.941863

15.362465

Santa Teresa Di Riva

Messina

Sicilia

46095 - 45873 - 45872 - 46094

Tipo di costruzione	Opera ordinaria
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	IV - Opere strategiche ed industrie molto pericolose
Vita di riferimento	100 anni
Combinazioni SLU	
Accelerazione al suolo $a_g =$	3.13 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.23
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 39.21$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 19.60$
Combinazioni SLE	
Accelerazione al suolo $a_g =$	1.15 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.50
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 17.54$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 8.77$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare
Spinta sismica	Mononobe-Okabe
Angolo diffusione sovraccarico	30,00 [°]
<u>Coefficienti di spinta</u>	

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0,244	0,000
2	0,306	0,000
3	0,244	0,000
4	0,306	0,000
5	0,244	0,000
6	0,306	0,000
7	0,244	0,000
8	0,306	0,000
9	0,244	0,654
10	0,244	0,706
11	0,244	0,654
12	0,244	0,706
13	0,244	0,706
14	0,244	0,654
15	0,244	0,654
16	0,244	0,706
17	0,244	0,000
18	0,244	0,000
19	0,244	0,000
20	0,244	0,000
21	0,244	0,000
22	0,244	0,000
23	0,244	0,000
24	0,244	0,387
25	0,244	0,351
26	0,244	0,387
27	0,244	0,351
28	0,244	0,387
29	0,244	0,351
30	0,244	0,387
31	0,244	0,351
32	0,244	0,387
33	0,244	0,351
34	0,244	0,387
35	0,244	0,351

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	22
Numero elementi trasverso	16
Numero elementi piedritto sinistro	34
Numero elementi piedritto destro	34
Numero molle fondazione	23
Numero molle piedritto sinistro	35
Numero molle piedritto destro	35

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1829,30 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1829,30 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1815,69 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1815,69 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	6075,00
0,00	2,25	0,00
2,25	5,55	6075,00
5,55	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1363,39 [kg/mq]	Pressione inf. 3192,69 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 1363,39 [kg/mq]	Pressione inf. 3192,69 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	5175,00
0,00	2,25	0,00
2,25	5,55	5175,00
5,55	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1498,60 [kg/mq]	Pressione inf. 3314,29 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 1498,60 [kg/mq]	Pressione inf. 3314,29 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	6075,00
0,00	2,25	0,00
2,25	5,55	6075,00
5,55	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1363,39 [kg/mq]	Pressione inf. 3192,69 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 1363,39 [kg/mq]	Pressione inf. 3192,69 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	5175,00
0,00	2,25	0,00
2,25	5,55	5175,00
5,55	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1498,60 [kg/mq]	Pressione inf. 3314,29 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 1498,60 [kg/mq]	Pressione inf. 3314,29 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	8100,00
0,00	2,25	0,00
2,25	5,55	8100,00
5,55	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1817,85 [kg/mq]	Pressione inf. 3647,16 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 1817,85 [kg/mq]	Pressione inf. 3647,16 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	6900,00
0,00	2,25	0,00
2,25	5,55	6900,00
5,55	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1998,13 [kg/mq]	Pressione inf. 3813,82 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 1998,13 [kg/mq]	Pressione inf. 3813,82 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1084,91 [kg/mq]	Pressione inf. 1084,91 [kg/mq]
--------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1124,42 [kg/mq]	Pressione inf. 1124,42 [kg/mq]
--------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1084,91 [kg/mq]	Pressione inf. 1084,91 [kg/mq]
--------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1124,42 [kg/mq]	Pressione inf. 1124,42 [kg/mq]
--------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 1124,42 [kg/mq]	Pressione inf. 1124,42 [kg/mq]
------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 1084,91 [kg/mq]	Pressione inf. 1084,91 [kg/mq]
------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 1084,91 [kg/mq]	Pressione inf. 1084,91 [kg/mq]
------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 1124,42 [kg/mq]	Pressione inf. 1124,42 [kg/mq]
------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	4500,00
0,00	2,25	0,00
2,25	5,55	4500,00
5,55	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	4500,00
0,00	2,25	0,00
2,25	5,55	4500,00
5,55	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	6000,00
0,00	2,25	0,00
2,25	5,55	6000,00
5,55	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1346,56 [kg/mq] Pressione inf. 2753,71 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1346,56 [kg/mq] Pressione inf. 2753,71 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	-3,30	0,00
-3,30	0,00	4500,00
0,00	2,25	0,00
2,25	5,55	4500,00
5,55	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 1009,92 [kg/mq] Pressione inf. 2417,07 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 397,70 [kg/mq] Pressione inf. 397,70 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 397,70 [kg/mq] Pressione inf. 397,70 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 397,70 [kg/mq] Pressione inf. 397,70 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 397,70 [kg/mq] Pressione inf. 397,70 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-13,30	15,55	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
----	----	----------

-13,30 15,55 0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 397,70 [kg/mq] Pressione inf. 397,70 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[kg/mq]

-13,30 15,55 0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[kg/mq]

-13,30 15,55 0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 397,70 [kg/mq] Pressione inf. 397,70 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[kg/mq]

-13,30 15,55 0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Piedritto destro Pressione sup. 0,00 [kg/mq] Pressione inf. 1407,15 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 287,91 [kg/mq] Pressione inf. 287,91 [kg/mq]

Spostamenti**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)**

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,231
0,67	0,000	0,227
1,13	0,000	0,225
1,58	0,000	0,227
2,10	0,000	0,231

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,233
0,58	0,000	0,237
1,13	0,000	0,240
1,68	0,000	0,237
2,10	0,000	0,233

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,231
1,67	-0,002	0,232
3,20	0,000	0,233

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,231
1,67	0,002	0,232
3,20	0,000	0,233

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,185
0,67	0,000	0,181
1,13	0,000	0,180
1,58	0,000	0,181
2,10	0,000	0,185

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,186
0,58	0,000	0,189
1,13	0,000	0,191
1,68	0,000	0,189
2,10	0,000	0,186

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,185
1,67	0,000	0,185
3,20	0,000	0,186

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,185
1,67	0,000	0,185
3,20	0,000	0,186

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,321
0,67	0,000	0,317
1,13	0,000	0,314
1,58	0,000	0,317
2,10	0,000	0,321

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,324
0,58	0,000	0,329
1,13	0,000	0,335
1,68	0,000	0,329
2,10	0,000	0,324

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,321
1,67	0,004	0,323
3,20	0,000	0,324

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,321
1,67	-0,004	0,323
3,20	0,000	0,324

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,261
0,67	0,000	0,258
1,13	0,000	0,257
1,58	0,000	0,258
2,10	0,000	0,261

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,262
0,58	0,000	0,266
1,13	0,000	0,270
1,68	0,000	0,266
2,10	0,000	0,262

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,261
1,67	0,008	0,262
3,20	0,000	0,262

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,261
1,67	-0,008	0,262
3,20	0,000	0,262

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,266
0,67	0,000	0,263
1,13	0,000	0,262
1,58	0,000	0,263
2,10	0,000	0,266

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,267
0,58	0,000	0,269
1,13	0,000	0,272
1,68	0,000	0,269
2,10	0,000	0,267

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,266
1,67	0,008	0,266
3,20	0,000	0,267

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,266
1,67	-0,008	0,266
3,20	0,000	0,267

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,213
0,67	0,000	0,212
1,13	0,000	0,212

1,58	0,000	0,212
2,10	0,000	0,213
Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,214
0,58	0,000	0,215
1,13	0,000	0,217
1,68	0,000	0,215
2,10	0,000	0,214
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,213
1,67	0,012	0,214
3,20	0,000	0,214
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,213
1,67	-0,012	0,214
3,20	0,000	0,214
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,264
0,67	0,000	0,263
1,13	0,000	0,262
1,58	0,000	0,263
2,10	0,000	0,264
Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,001	0,266
0,58	0,000	0,267
1,13	0,000	0,269
1,68	0,000	0,267
2,10	-0,001	0,266
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,264
1,67	0,012	0,265
3,20	0,001	0,266
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,264
1,67	-0,012	0,265
3,20	-0,001	0,266
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,001	0,212
0,67	0,000	0,213
1,13	0,000	0,212
1,58	0,000	0,213
2,10	-0,001	0,212
Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,001	0,213
0,58	0,000	0,212
1,13	0,000	0,213
1,68	0,000	0,212
2,10	-0,001	0,213
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,001	0,212
1,67	0,016	0,213
3,20	0,001	0,213
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,001	0,212
1,67	-0,016	0,213
3,20	-0,001	0,213
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,059	0,188
0,67	0,058	0,189
1,13	0,058	0,190
1,58	0,058	0,193
2,10	0,058	0,195
Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,070	0,189
0,58	0,070	0,189
1,13	0,070	0,192
1,68	0,070	0,193
2,10	0,070	0,196
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)		

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,059	0,188
1,67	0,076	0,188
3,20	0,070	0,189
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,058	0,195
1,67	0,053	0,195
3,20	0,070	0,196
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,061	0,139
0,67	0,060	0,143
1,13	0,060	0,144
1,58	0,060	0,146
2,10	0,060	0,147
Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,073	0,140
0,58	0,073	0,140
1,13	0,073	0,142
1,68	0,072	0,144
2,10	0,072	0,148
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,061	0,139
1,67	0,080	0,140
3,20	0,073	0,140
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,060	0,147
1,67	0,053	0,147
3,20	0,072	0,148
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,059	0,188
0,67	0,058	0,189
1,13	0,058	0,190
1,58	0,058	0,193
2,10	0,058	0,195
Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,070	0,189
0,58	0,070	0,189
1,13	0,070	0,192
1,68	0,070	0,193
2,10	0,070	0,196
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,059	0,188
1,67	0,076	0,188
3,20	0,070	0,189
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,058	0,195
1,67	0,053	0,195
3,20	0,070	0,196
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,061	0,139
0,67	0,060	0,143
1,13	0,060	0,144
1,58	0,060	0,146
2,10	0,060	0,147
Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,073	0,140
0,58	0,073	0,140
1,13	0,073	0,142
1,68	0,072	0,144
2,10	0,072	0,148
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,061	0,139
1,67	0,080	0,140
3,20	0,073	0,140
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,060	0,147
1,67	0,053	0,147
3,20	0,072	0,148
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)		

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,060	0,147
0,67	-0,060	0,146
1,13	-0,060	0,144
1,58	-0,060	0,143
2,10	-0,061	0,139
Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,072	0,148
0,58	-0,072	0,144
1,13	-0,073	0,142
1,68	-0,073	0,140
2,10	-0,073	0,140
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,060	0,147
1,67	-0,053	0,147
3,20	-0,072	0,148
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,061	0,139
1,67	-0,080	0,140
3,20	-0,073	0,140
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,058	0,195
0,67	-0,058	0,193
1,13	-0,058	0,190
1,58	-0,058	0,189
2,10	-0,059	0,188
Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,070	0,196
0,58	-0,070	0,193
1,13	-0,070	0,192
1,68	-0,070	0,189
2,10	-0,070	0,189
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,058	0,195
1,67	-0,053	0,195
3,20	-0,070	0,196
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,059	0,188
1,67	-0,076	0,188
3,20	-0,070	0,189
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,058	0,195
0,67	-0,058	0,193
1,13	-0,058	0,190
1,58	-0,058	0,189
2,10	-0,059	0,188
Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,070	0,196
0,58	-0,070	0,193
1,13	-0,070	0,192
1,68	-0,070	0,189
2,10	-0,070	0,189
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,058	0,195
1,67	-0,053	0,195
3,20	-0,070	0,196
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,059	0,188
1,67	-0,076	0,188
3,20	-0,070	0,189
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,060	0,147
0,67	-0,060	0,146
1,13	-0,060	0,144
1,58	-0,060	0,143
2,10	-0,061	0,139
Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,072	0,148
0,58	-0,072	0,144

1,13	-0,073	0,142
1,68	-0,073	0,140
2,10	-0,073	0,140
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,060	0,147
1,67	-0,053	0,147
3,20	-0,072	0,148
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,061	0,139
1,67	-0,080	0,140
3,20	-0,073	0,140
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,237
0,67	0,000	0,234
1,13	0,000	0,232
1,58	0,000	0,234
2,10	0,000	0,237
Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,239
0,58	0,000	0,242
1,13	0,000	0,246
1,68	0,000	0,242
2,10	0,000	0,239
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,237
1,67	0,003	0,238
3,20	0,000	0,239
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,237
1,67	-0,003	0,238
3,20	0,000	0,239
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,198
0,67	0,000	0,194
1,13	0,000	0,192
1,58	0,000	0,194
2,10	0,000	0,198
Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,199
0,58	0,000	0,203
1,13	0,000	0,207
1,68	0,000	0,203
2,10	0,000	0,199
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,198
1,67	-0,002	0,199
3,20	0,000	0,199
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,198
1,67	0,002	0,199
3,20	0,000	0,199
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,170
0,67	0,000	0,167
1,13	0,000	0,166
1,58	0,000	0,167
2,10	0,000	0,170
Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,171
0,58	0,000	0,174
1,13	0,000	0,176
1,68	0,000	0,174
2,10	0,000	0,171
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,170
1,67	-0,001	0,171
3,20	0,000	0,171
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]

0,15	0,000	0,170
1,67	0,001	0,171
3,20	0,000	0,171
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,196
0,67	0,000	0,194
1,13	0,000	0,193
1,58	0,000	0,194
2,10	0,000	0,196
Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,197
0,58	0,000	0,198
1,13	0,000	0,200
1,68	0,000	0,198
2,10	0,000	0,197
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,196
1,67	0,007	0,196
3,20	0,000	0,197
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,196
1,67	-0,007	0,196
3,20	0,000	0,197
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,170
0,67	0,000	0,167
1,13	0,000	0,166
1,58	0,000	0,167
2,10	0,000	0,170
Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,171
0,58	0,000	0,174
1,13	0,000	0,176
1,68	0,000	0,174
2,10	0,000	0,171
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,170
1,67	-0,001	0,171
3,20	0,000	0,171
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,170
1,67	0,001	0,171
3,20	0,000	0,171
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,195
0,67	0,000	0,194
1,13	0,000	0,193
1,58	0,000	0,194
2,10	0,000	0,195
Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,196
0,58	0,000	0,196
1,13	0,000	0,198
1,68	0,000	0,196
2,10	0,000	0,196
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,195
1,67	0,010	0,196
3,20	0,000	0,196
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,195
1,67	-0,010	0,196
3,20	0,000	0,196
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,000	0,168
0,67	0,000	0,167
1,13	0,000	0,167
1,58	0,000	0,167
2,10	0,000	0,168

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,169
0,58	0,000	0,169
1,13	0,000	0,169
1,68	0,000	0,169
2,10	0,000	0,169

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,168
1,67	0,009	0,169
3,20	0,000	0,169

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,168
1,67	-0,009	0,169
3,20	0,000	0,169

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,023	0,179
0,67	0,023	0,177
1,13	0,023	0,177
1,58	0,023	0,178
2,10	0,023	0,181

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,028	0,180
0,58	0,028	0,181
1,13	0,027	0,184
1,68	0,027	0,183
2,10	0,027	0,182

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,023	0,179
1,67	0,029	0,179
3,20	0,028	0,180

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,023	0,181
1,67	0,022	0,182
3,20	0,027	0,182

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,021	0,158
0,67	0,020	0,156
1,13	0,020	0,156
1,58	0,020	0,157
2,10	0,020	0,160

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,024	0,159
0,58	0,024	0,160
1,13	0,024	0,162
1,68	0,023	0,161
2,10	0,023	0,160

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,021	0,158
1,67	0,025	0,158
3,20	0,024	0,159

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,020	0,160
1,67	0,018	0,160
3,20	0,023	0,160

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,023	0,181
0,67	-0,023	0,178
1,13	-0,023	0,177
1,58	-0,023	0,177
2,10	-0,023	0,179

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,027	0,182
0,58	-0,027	0,183
1,13	-0,027	0,184
1,68	-0,028	0,181
2,10	-0,028	0,180

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,023	0,181

1,67	-0,022	0,182
3,20	-0,027	0,182
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,179
1,67	-0,029	0,179
3,20	-0,028	0,180
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,160
0,67	-0,020	0,157
1,13	-0,020	0,156
1,58	-0,020	0,156
2,10	-0,021	0,158
Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,160
0,58	-0,023	0,161
1,13	-0,024	0,162
1,68	-0,024	0,160
2,10	-0,024	0,159
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,160
1,67	-0,018	0,160
3,20	-0,023	0,160
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,021	0,158
1,67	-0,025	0,158
3,20	-0,024	0,159
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,179
0,67	0,023	0,177
1,13	0,023	0,177
1,58	0,023	0,178
2,10	0,023	0,181
Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,028	0,180
0,58	0,028	0,181
1,13	0,027	0,184
1,68	0,027	0,183
2,10	0,027	0,182
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,179
1,67	0,029	0,179
3,20	0,028	0,180
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,181
1,67	0,022	0,182
3,20	0,027	0,182
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,021	0,158
0,67	0,020	0,156
1,13	0,020	0,156
1,58	0,020	0,157
2,10	0,020	0,160
Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,024	0,159
0,58	0,024	0,160
1,13	0,024	0,162
1,68	0,023	0,161
2,10	0,023	0,160
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,021	0,158
1,67	0,025	0,158
3,20	0,024	0,159
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,020	0,160
1,67	0,018	0,160
3,20	0,023	0,160
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,181

0,67	-0,023	0,178
1,13	-0,023	0,177
1,58	-0,023	0,177
2,10	-0,023	0,179
Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,027	0,182
0,58	-0,027	0,183
1,13	-0,027	0,184
1,68	-0,028	0,181
2,10	-0,028	0,180
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,181
1,67	-0,022	0,182
3,20	-0,027	0,182
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,179
1,67	-0,029	0,179
3,20	-0,028	0,180
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,160
0,67	-0,020	0,157
1,13	-0,020	0,156
1,58	-0,020	0,156
2,10	-0,021	0,158
Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,160
0,58	-0,023	0,161
1,13	-0,024	0,162
1,68	-0,024	0,160
2,10	-0,024	0,159
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,160
1,67	-0,018	0,160
3,20	-0,023	0,160
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,021	0,158
1,67	-0,025	0,158
3,20	-0,024	0,159
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,179
0,67	0,023	0,177
1,13	0,023	0,177
1,58	0,023	0,178
2,10	0,023	0,181
Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,028	0,180
0,58	0,028	0,181
1,13	0,027	0,184
1,68	0,027	0,183
2,10	0,027	0,182
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,179
1,67	0,029	0,179
3,20	0,028	0,180
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,023	0,181
1,67	0,022	0,182
3,20	0,027	0,182
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,021	0,158
0,67	0,020	0,156
1,13	0,020	0,156
1,58	0,020	0,157
2,10	0,020	0,160
Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,024	0,159
0,58	0,024	0,160
1,13	0,024	0,162
1,68	0,023	0,161

2,10	0,023	0,160
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,021	0,158
1,67	0,025	0,158
3,20	0,024	0,159
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	0,020	0,160
1,67	0,018	0,160
3,20	0,023	0,160
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,181
0,67	-0,023	0,178
1,13	-0,023	0,177
1,58	-0,023	0,177
2,10	-0,023	0,179
Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,027	0,182
0,58	-0,027	0,183
1,13	-0,027	0,184
1,68	-0,028	0,181
2,10	-0,028	0,180
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,181
1,67	-0,022	0,182
3,20	-0,027	0,182
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,179
1,67	-0,029	0,179
3,20	-0,028	0,180
Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,160
0,67	-0,020	0,157
1,13	-0,020	0,156
1,58	-0,020	0,156
2,10	-0,021	0,158
Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,023	0,160
0,58	-0,023	0,161
1,13	-0,024	0,162
1,68	-0,024	0,160
2,10	-0,024	0,159
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,020	0,160
1,67	-0,018	0,160
3,20	-0,023	0,160
Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,15	-0,021	0,158
1,67	-0,025	0,158
3,20	-0,024	0,159

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1300,03	-5438,74	2042,80
0,67	854,34	-2341,48	2042,80
1,13	1461,26	309,08	2042,80
1,58	854,34	2964,96	2042,80
2,10	-1300,03	5438,74	2042,80
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-768,65	2725,13	834,38
0,58	137,10	1537,25	834,38
1,13	559,84	0,00	834,38
1,68	137,10	-1537,25	834,38
2,10	-768,65	-2725,13	834,38
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1300,03	2043,99	5698,88
1,67	70,19	-43,25	4212,00
3,20	-768,65	-834,38	2725,12
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]

0,15	-1300,03	-2043,99	5698,88
1,67	70,19	43,25	4212,00
3,20	-768,65	834,38	2725,13
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1123,69	-4379,80	1956,05
0,67	611,27	-1888,14	1956,05
1,13	1100,30	247,43	1956,05
1,58	611,27	2386,99	1956,05
2,10	-1123,69	4379,80	1956,05
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-672,33	2300,02	808,77
0,58	92,13	1297,45	808,77
1,13	448,93	0,00	808,77
1,68	92,13	-1297,45	808,77
2,10	-672,33	-2300,03	808,77
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1123,69	1957,18	4587,52
1,67	155,11	-64,87	3443,77
3,20	-672,33	-808,77	2300,02
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1123,69	-1957,18	4587,52
1,67	155,11	64,87	3443,78
3,20	-672,33	808,77	2300,03
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2269,45	-7969,73	4077,16
0,67	883,55	-3451,75	4077,16
1,13	1773,04	432,29	4077,16
1,58	883,55	4322,68	4077,16
2,10	-2269,45	7969,73	4077,16
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1668,38	5357,63	2827,35
0,58	112,34	3022,25	2827,35
1,13	943,46	0,00	2827,35
1,68	112,34	-3022,25	2827,35
2,10	-1668,38	-5357,63	2827,35
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2269,45	4079,52	8331,38
1,67	664,19	-16,94	6844,50
3,20	-1668,38	-2827,35	5357,63
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2269,45	-4079,52	8331,38
1,67	664,19	16,94	6844,50
3,20	-1668,38	2827,35	5357,63
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2148,21	-6536,78	4279,35
0,67	439,30	-2838,25	4279,35
1,13	1170,24	352,98	4279,35
1,58	439,30	3548,29	4279,35
2,10	-2148,21	6536,78	4279,35
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 4)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1515,63	4542,52	3016,11
0,58	-5,82	2562,45	3016,11
1,13	698,85	0,00	3016,11
1,68	-5,82	-2562,45	3016,11
2,10	-1515,63	-4542,53	3016,11
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2148,21	4281,84	6830,03
1,67	950,51	-4,95	5686,27
3,20	-1515,63	-3016,11	4542,53
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2148,21	-4281,84	6830,03
1,67	950,51	4,95	5686,28
3,20	-1515,63	3016,11	4542,53
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2115,85	-6453,19	4148,57
0,67	441,99	-2794,90	4148,57
1,13	1164,51	359,62	4148,57
1,58	441,99	3518,21	4148,57
2,10	-2115,85	6453,19	4148,57

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1294,41	3778,13	2755,03
0,58	-38,67	2131,25	2755,03
1,13	547,42	0,00	2755,03
1,68	-38,67	-2131,25	2755,03
2,10	-1294,41	-3778,12	2755,03

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2115,85	4150,98	6751,88
1,67	927,87	55,38	5265,00
3,20	-1294,41	-2755,03	3778,12

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2115,85	-4150,98	6751,87
1,67	927,87	-55,38	5265,00
3,20	-1294,41	2755,03	3778,12

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2017,44	-5244,90	4340,89
0,67	63,08	-2278,71	4340,89
1,13	651,78	291,07	4340,89
1,58	63,08	2863,00	4340,89
2,10	-2017,44	5244,90	4340,89

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1197,07	3197,03	2954,54
0,58	-134,47	1803,45	2954,54
1,13	361,48	0,00	2954,54
1,68	-134,47	-1803,45	2954,54
2,10	-1197,07	-3197,03	2954,54

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2017,44	4343,40	5484,52
1,67	1175,17	56,62	4340,78
3,20	-1197,07	-2954,54	3197,02

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2017,44	-4343,40	5484,53
1,67	1175,17	-56,62	4340,78
3,20	-1197,07	2954,54	3197,03

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2362,49	-6454,36	4890,75
0,67	197,66	-2800,26	4890,75
1,13	921,66	360,34	4890,75
1,58	197,66	3524,07	4890,75
2,10	-2362,49	6454,36	4890,75

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1389,92	3778,13	3398,53
0,58	-134,17	2131,25	3398,53
1,13	451,92	0,00	3398,53
1,68	-134,17	-2131,25	3398,53
2,10	-1389,92	-3778,13	3398,53

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2362,49	4893,59	6751,87
1,67	1285,26	104,93	5265,00
3,20	-1389,92	-3398,53	3778,12

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2362,49	-4893,59	6751,87
1,67	1285,26	-104,93	5265,00
3,20	-1389,92	3398,53	3778,12

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2288,54	-5246,20	5156,67
0,67	-205,48	-2284,61	5156,67
1,13	384,85	291,87	5156,67
1,58	-205,48	2869,44	5156,67
2,10	-2288,54	5246,20	5156,67

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1302,04	3197,02	3661,86
0,58	-239,44	1803,45	3661,86
1,13	256,51	0,00	3661,86
1,68	-239,44	-1803,45	3661,86
2,10	-1302,04	-3197,02	3661,86

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2288,54	5159,66	5484,52

1,67	1568,00	111,09	4340,78
3,20	-1302,04	-3661,86	3197,02
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-2288,54	-5159,66	5484,52
1,67	1568,00	-111,09	4340,77
3,20	-1302,04	3661,86	3197,02
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1805,89	-4487,83	3468,67
0,67	-13,01	-1976,39	3620,60
1,13	508,81	224,19	3755,37
1,58	18,19	2449,20	3890,15
2,10	-1765,79	4508,37	4042,07
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-823,95	1963,02	2508,03
0,58	-172,83	1101,11	2591,34
1,13	126,05	-14,30	2699,16
1,68	-188,56	-1129,71	2806,98
2,10	-851,84	-1991,62	2890,30
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1805,89	3811,39	4698,94
1,67	1094,42	157,37	3330,98
3,20	-823,95	-2508,03	1963,02
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1765,79	-3703,72	4727,54
1,67	1084,10	-99,49	3359,58
3,20	-851,84	2587,43	1991,62
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1663,67	-3457,88	3476,75
0,67	-278,70	-1542,12	3628,68
1,13	130,54	154,51	3763,45
1,58	-242,14	1875,19	3898,22
2,10	-1613,33	3470,72	4050,15
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-806,12	1775,54	2609,06
0,58	-216,97	996,95	2692,38
1,13	54,27	-10,64	2800,20
1,68	-228,67	-1018,23	2908,02
2,10	-826,87	-1796,82	2991,33
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1663,67	3830,85	3614,62
1,67	1220,39	116,59	2695,08
3,20	-806,12	-2609,06	1775,54
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1613,33	-3700,42	3635,90
1,67	1198,02	-60,56	2716,36
3,20	-826,87	2678,02	1796,82
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1805,89	-4487,83	3468,67
0,67	-13,01	-1976,39	3620,60
1,13	508,81	224,19	3755,37
1,58	18,19	2449,20	3890,15
2,10	-1765,79	4508,37	4042,07
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-823,95	1963,02	2508,03
0,58	-172,83	1101,11	2591,34
1,13	126,05	-14,30	2699,16
1,68	-188,56	-1129,71	2806,98
2,10	-851,84	-1991,62	2890,30
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1805,89	3811,39	4698,94
1,67	1094,42	157,37	3330,98
3,20	-823,95	-2508,03	1963,02
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1765,79	-3703,72	4727,54
1,67	1084,10	-99,49	3359,58
3,20	-851,84	2587,43	1991,62
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1663,67	-3457,88	3476,75

0,67	-278,70	-1542,12	3628,68
1,13	130,54	154,51	3763,45
1,58	-242,14	1875,19	3898,22
2,10	-1613,33	3470,72	4050,15
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-806,12	1775,54	2609,06
0,58	-216,97	996,95	2692,38
1,13	54,27	-10,64	2800,20
1,68	-228,67	-1018,23	2908,02
2,10	-826,87	-1796,82	2991,33
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1663,67	3830,85	3614,62
1,67	1220,39	116,59	2695,08
3,20	-806,12	-2609,06	1775,54
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1613,33	-3700,42	3635,90
1,67	1198,02	-60,56	2716,36
3,20	-826,87	2678,02	1796,82
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1613,33	-3470,72	4050,15
0,67	-242,14	-1473,76	3898,22
1,13	130,54	241,90	3763,45
1,58	-278,70	1934,00	3628,68
2,10	-1663,67	3457,88	3476,75
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-826,87	1796,82	2991,33
0,58	-228,67	1018,23	2908,02
1,13	54,27	10,64	2800,20
1,68	-216,97	-996,95	2692,38
2,10	-806,12	-1775,54	2609,06
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1613,33	3700,42	3635,90
1,67	1198,02	60,56	2716,36
3,20	-826,87	-2678,02	1796,82
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1663,67	-3830,85	3614,62
1,67	1220,39	-116,59	2695,08
3,20	-806,12	2609,06	1775,54
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1765,79	-4508,37	4042,07
0,67	18,19	-1919,26	3890,15
1,13	508,81	299,54	3755,37
1,58	-13,01	2497,19	3620,60
2,10	-1805,89	4487,83	3468,67
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 14)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-851,84	1991,62	2890,30
0,58	-188,56	1129,71	2806,98
1,13	126,05	14,30	2699,16
1,68	-172,83	-1101,11	2591,34
2,10	-823,95	-1963,02	2508,03
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1765,79	3703,72	4727,54
1,67	1084,10	99,49	3359,58
3,20	-851,84	-2587,43	1991,62
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1805,89	-3811,39	4698,94
1,67	1094,42	-157,37	3330,98
3,20	-823,95	2508,03	1963,02
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1765,79	-4508,37	4042,07
0,67	18,19	-1919,26	3890,15
1,13	508,81	299,54	3755,37
1,58	-13,01	2497,19	3620,60
2,10	-1805,89	4487,83	3468,67
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 15)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-851,84	1991,62	2890,30
0,58	-188,56	1129,71	2806,98
1,13	126,05	14,30	2699,16
1,68	-172,83	-1101,11	2591,34

2,10	-823,95	-1963,02	2508,03
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1765,79	3703,72	4727,54
1,67	1084,10	99,49	3359,58
3,20	-851,84	-2587,43	1991,62
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1805,89	-3811,39	4698,94
1,67	1094,42	-157,37	3330,98
3,20	-823,95	2508,03	1963,02
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1613,33	-3470,72	4050,15
0,67	-242,14	-1473,76	3898,22
1,13	130,54	241,90	3763,45
1,58	-278,70	1934,00	3628,68
2,10	-1663,67	3457,88	3476,75
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 16)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-826,87	1796,82	2991,33
0,58	-228,67	1018,23	2908,02
1,13	54,27	10,64	2800,20
1,68	-216,97	-996,95	2692,38
2,10	-806,12	-1775,54	2609,06
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1613,33	3700,42	3635,90
1,67	1198,02	60,56	2716,36
3,20	-826,87	-2678,02	1796,82
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1663,67	-3830,85	3614,62
1,67	1220,39	-116,59	2695,08
3,20	-806,12	2609,06	1775,54
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1696,45	-5852,50	3085,52
0,67	619,65	-2534,34	3085,52
1,13	1273,14	319,15	3085,52
1,58	619,65	3177,19	3085,52
2,10	-1696,45	5852,50	3085,52
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1206,66	3831,75	2106,61
0,58	66,91	2161,50	2106,61
1,13	661,32	0,00	2106,61
1,68	66,91	-2161,50	2106,61
2,10	-1206,66	-3831,75	2106,61
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1696,45	3087,31	6119,25
1,67	528,67	-3,99	4975,50
3,20	-1206,66	-2106,61	3831,75
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1696,45	-3087,31	6119,25
1,67	528,67	3,99	4975,50
3,20	-1206,66	2106,61	3831,75
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1070,70	-4726,69	1584,83
0,67	799,73	-2036,65	1584,83
1,13	1326,47	263,82	1584,83
1,58	799,73	2569,13	1584,83
2,10	-1070,70	4726,69	1584,83
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-731,37	2661,75	702,86
0,58	153,32	1501,50	702,86
1,13	566,24	0,00	702,86
1,68	153,32	-1501,50	702,86
2,10	-731,37	-2661,75	702,86
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1070,70	1585,75	4949,25
1,67	-16,04	-56,73	3805,50
3,20	-731,37	-702,86	2661,75
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1070,70	-1585,75	4949,25
1,67	-16,04	56,73	3805,50

3,20	-731,37	702,86	2661,75
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-973,21	-3977,67	1566,29
0,67	603,12	-1711,81	1566,29
1,13	1047,27	227,87	1566,29
1,58	603,12	2171,35	1566,29
2,10	-973,21	3977,67	1566,29
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-538,13	1881,75	618,68
0,58	87,31	1061,50	618,68
1,13	379,22	0,00	618,68
1,68	87,31	-1061,50	618,68
2,10	-538,13	-1881,75	618,68
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-973,21	1567,20	4169,25
1,67	80,55	-24,38	3025,50
3,20	-538,13	-618,68	1881,75
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-973,21	-1567,20	4169,25
1,67	80,55	24,38	3025,50
3,20	-538,13	618,68	1881,75
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1582,73	-4729,13	3138,95
0,67	292,51	-2047,79	3138,95
1,13	822,32	265,32	3138,95
1,58	292,51	2581,29	3138,95
2,10	-1582,73	4729,13	3138,95
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-929,65	2661,75	2053,07
0,58	-44,96	1501,50	2053,07
1,13	367,95	0,00	2053,07
1,68	-44,96	-1501,50	2053,07
2,10	-929,65	-2661,75	2053,07
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1582,73	3140,78	4949,25
1,67	724,03	49,55	3805,50
3,20	-929,65	-2053,07	2661,75
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1582,73	-3140,78	4949,25
1,67	724,03	-49,55	3805,50
3,20	-929,65	2053,07	2661,75
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-973,21	-3977,67	1566,29
0,67	603,12	-1711,81	1566,29
1,13	1047,27	227,87	1566,29
1,58	603,12	2171,35	1566,29
2,10	-973,21	3977,67	1566,29
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-538,13	1881,75	618,68
0,58	87,31	1061,50	618,68
1,13	379,22	0,00	618,68
1,68	87,31	-1061,50	618,68
2,10	-538,13	-1881,75	618,68
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-973,21	1567,20	4169,25
1,67	80,55	-24,38	3025,50
3,20	-538,13	-618,68	1881,75
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-973,21	-1567,20	4169,25
1,67	80,55	24,38	3025,50
3,20	-538,13	618,68	1881,75
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1765,43	-4730,01	3688,72
0,67	111,52	-2051,76	3688,72
1,13	642,43	265,86	3688,72
1,58	111,52	2585,63	3688,72
2,10	-1765,43	4730,01	3688,72
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]

0,15	-1000,40	2661,75	2529,73
0,58	-115,71	1501,50	2529,73
1,13	297,21	0,00	2529,73
1,68	-115,71	-1501,50	2529,73
2,10	-1000,40	-2661,75	2529,73
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1765,43	3690,86	4949,25
1,67	988,76	86,26	3805,50
3,20	-1000,40	-2529,73	2661,75
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1765,43	-3690,86	4949,25
1,67	988,76	-86,26	3805,50
3,20	-1000,40	2529,73	2661,75
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1506,92	-3980,22	3174,62
0,67	74,41	-1723,42	3174,62
1,13	521,77	229,43	3174,62
1,58	74,41	2184,02	3174,62
2,10	-1506,92	3980,22	3174,62
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-744,99	1881,75	2017,37
0,58	-119,54	1061,50	2017,37
1,13	172,37	0,00	2017,37
1,68	-119,54	-1061,50	2017,37
2,10	-744,99	-1881,75	2017,37
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1506,92	3176,47	4169,25
1,67	854,27	85,24	3025,50
3,20	-744,99	-2017,37	1881,75
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1506,92	-3176,47	4169,25
1,67	854,27	-85,24	3025,50
3,20	-744,99	2017,37	1881,75
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1289,07	-4201,59	2269,11
0,67	380,74	-1821,72	2337,09
1,13	855,75	234,22	2397,40
1,58	387,51	2301,51	2457,71
2,10	-1284,23	4219,05	2525,70
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-642,73	1914,33	1322,32
0,58	-7,40	1075,44	1359,60
1,13	285,54	-10,19	1407,85
1,68	-18,61	-1095,81	1456,09
2,10	-662,59	-1934,70	1493,38
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1289,07	2405,61	4402,49
1,67	455,44	47,34	3158,41
3,20	-642,73	-1322,32	1914,33
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1284,23	-2391,99	4422,87
1,67	463,26	-22,44	3178,79
3,20	-662,59	1374,84	1934,70
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1154,53	-3735,78	2086,15
0,67	328,63	-1616,93	2154,14
1,13	748,44	212,98	2214,45
1,58	328,90	2051,72	2274,76
2,10	-1161,04	3759,03	2342,74
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 25)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-606,01	1826,28	1186,96
0,58	-0,19	1024,68	1224,24
1,13	278,11	-12,70	1272,49
1,68	-14,16	-1050,08	1320,73
2,10	-630,78	-1851,69	1358,02
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1154,53	2206,10	3913,12
1,67	413,40	15,27	2869,70
3,20	-606,01	-1186,96	1826,28

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1161,04	-2225,37	3938,52
1,67	430,31	6,07	2895,10
3,20	-630,78	1256,29	1851,69

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1284,23	-4219,05	2525,70
0,67	387,51	-1810,94	2457,71
1,13	855,75	251,65	2397,40
1,58	380,74	2308,95	2337,09
2,10	-1289,07	4201,59	2269,11

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-662,59	1934,70	1493,38
0,58	-18,61	1095,81	1456,09
1,13	285,54	10,19	1407,85
1,68	-7,40	-1075,44	1359,60
2,10	-642,73	-1914,33	1322,32

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1284,23	2391,99	4422,87
1,67	463,26	22,44	3178,79
3,20	-662,59	-1374,84	1934,70

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1289,07	-2405,61	4402,49
1,67	455,44	-47,34	3158,41
3,20	-642,73	1322,32	1914,33

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1161,04	-3759,03	2342,74
0,67	328,90	-1619,31	2274,76
1,13	748,44	215,55	2214,45
1,58	328,63	2046,87	2154,14
2,10	-1154,53	3735,78	2086,15

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-630,78	1851,69	1358,02
0,58	-14,16	1050,08	1320,73
1,13	278,11	12,70	1272,49
1,68	-0,19	-1024,68	1224,24
2,10	-606,01	-1826,28	1186,96

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1161,04	2225,37	3938,52
1,67	430,31	-6,07	2895,10
3,20	-630,78	-1256,29	1851,69

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1154,53	-2206,10	3913,12
1,67	413,40	-15,27	2869,70
3,20	-606,01	1186,96	1826,28

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1289,07	-4201,59	2269,11
0,67	380,74	-1821,72	2337,09
1,13	855,75	234,22	2397,40
1,58	387,51	2301,51	2457,71
2,10	-1284,23	4219,05	2525,70

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-642,73	1914,33	1322,32
0,58	-7,40	1075,44	1359,60
1,13	285,54	-10,19	1407,85
1,68	-18,61	-1095,81	1456,09
2,10	-662,59	-1934,70	1493,38

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1289,07	2405,61	4402,49
1,67	455,44	47,34	3158,41
3,20	-642,73	-1322,32	1914,33

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1284,23	-2391,99	4422,87
1,67	463,26	-22,44	3178,79
3,20	-662,59	1374,84	1934,70

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1154,53	-3735,78	2086,15
0,67	328,63	-1616,93	2154,14
1,13	748,44	212,98	2214,45

1,58	328,90	2051,72	2274,76
2,10	-1161,04	3759,03	2342,74
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-606,01	1826,28	1186,96
0,58	-0,19	1024,68	1224,24
1,13	278,11	-12,70	1272,49
1,68	-14,16	-1050,08	1320,73
2,10	-630,78	-1851,69	1358,02
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1154,53	2206,10	3913,12
1,67	413,40	15,27	2869,70
3,20	-606,01	-1186,96	1826,28
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1161,04	-2225,37	3938,52
1,67	430,31	6,07	2895,10
3,20	-630,78	1256,29	1851,69
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1284,23	-4219,05	2525,70
0,67	387,51	-1810,94	2457,71
1,13	855,75	251,65	2397,40
1,58	380,74	2308,95	2337,09
2,10	-1289,07	4201,59	2269,11
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-662,59	1934,70	1493,38
0,58	-18,61	1095,81	1456,09
1,13	285,54	10,19	1407,85
1,68	-7,40	-1075,44	1359,60
2,10	-642,73	-1914,33	1322,32
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1284,23	2391,99	4422,87
1,67	463,26	22,44	3178,79
3,20	-662,59	-1374,84	1934,70
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1289,07	-2405,61	4402,49
1,67	455,44	-47,34	3158,41
3,20	-642,73	1322,32	1914,33
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1161,04	-3759,03	2342,74
0,67	328,90	-1619,31	2274,76
1,13	748,44	215,55	2214,45
1,58	328,63	2046,87	2154,14
2,10	-1154,53	3735,78	2086,15
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-630,78	1851,69	1358,02
0,58	-14,16	1050,08	1320,73
1,13	278,11	12,70	1272,49
1,68	-0,19	-1024,68	1224,24
2,10	-606,01	-1826,28	1186,96
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1161,04	2225,37	3938,52
1,67	430,31	-6,07	2895,10
3,20	-630,78	-1256,29	1851,69
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1154,53	-2206,10	3913,12
1,67	413,40	-15,27	2869,70
3,20	-606,01	1186,96	1826,28
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1289,07	-4201,59	2269,11
0,67	380,74	-1821,72	2337,09
1,13	855,75	234,22	2397,40
1,58	387,51	2301,51	2457,71
2,10	-1284,23	4219,05	2525,70
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-642,73	1914,33	1322,32
0,58	-7,40	1075,44	1359,60
1,13	285,54	-10,19	1407,85
1,68	-18,61	-1095,81	1456,09
2,10	-662,59	-1934,70	1493,38
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)			

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1289,07	2405,61	4402,49
1,67	455,44	47,34	3158,41
3,20	-642,73	-1322,32	1914,33
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1284,23	-2391,99	4422,87
1,67	463,26	-22,44	3178,79
3,20	-662,59	1374,84	1934,70
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1154,53	-3735,78	2086,15
0,67	328,63	-1616,93	2154,14
1,13	748,44	212,98	2214,45
1,58	328,90	2051,72	2274,76
2,10	-1161,04	3759,03	2342,74
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-606,01	1826,28	1186,96
0,58	-0,19	1024,68	1224,24
1,13	278,11	-12,70	1272,49
1,68	-14,16	-1050,08	1320,73
2,10	-630,78	-1851,69	1358,02
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1154,53	2206,10	3913,12
1,67	413,40	15,27	2869,70
3,20	-606,01	-1186,96	1826,28
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1161,04	-2225,37	3938,52
1,67	430,31	6,07	2895,10
3,20	-630,78	1256,29	1851,69
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1284,23	-4219,05	2525,70
0,67	387,51	-1810,94	2457,71
1,13	855,75	251,65	2397,40
1,58	380,74	2308,95	2337,09
2,10	-1289,07	4201,59	2269,11
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-662,59	1934,70	1493,38
0,58	-18,61	1095,81	1456,09
1,13	285,54	10,19	1407,85
1,68	-7,40	-1075,44	1359,60
2,10	-642,73	-1914,33	1322,32
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1284,23	2391,99	4422,87
1,67	463,26	22,44	3178,79
3,20	-662,59	-1374,84	1934,70
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1289,07	-2405,61	4402,49
1,67	455,44	-47,34	3158,41
3,20	-642,73	1322,32	1914,33
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1161,04	-3759,03	2342,74
0,67	328,90	-1619,31	2274,76
1,13	748,44	215,55	2214,45
1,58	328,63	2046,87	2154,14
2,10	-1154,53	3735,78	2086,15
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)			
X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-630,78	1851,69	1358,02
0,58	-14,16	1050,08	1320,73
1,13	278,11	12,70	1272,49
1,68	-0,19	-1024,68	1224,24
2,10	-606,01	-1826,28	1186,96
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1161,04	2225,37	3938,52
1,67	430,31	-6,07	2895,10
3,20	-630,78	-1256,29	1851,69
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)			
Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,15	-1154,53	-2206,10	3913,12
1,67	413,40	-15,27	2869,70
3,20	-606,01	1186,96	1826,28

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,69
0,67	0,68
1,13	0,67
1,58	0,68
2,10	0,69

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,55
0,67	0,54
1,13	0,54
1,58	0,54
2,10	0,55

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,96
0,67	0,95
1,13	0,94
1,58	0,95
2,10	0,96

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,78
0,67	0,77
1,13	0,77
1,58	0,77
2,10	0,78

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,80
0,67	0,79
1,13	0,78
1,58	0,79
2,10	0,80

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,64
0,67	0,64
1,13	0,64
1,58	0,64
2,10	0,64

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,79
0,67	0,79
1,13	0,79
1,58	0,79
2,10	0,79

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,64
0,67	0,64
1,13	0,64
1,58	0,64
2,10	0,64

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,56
0,67	0,57
1,13	0,57
1,58	0,58
2,10	0,58

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,42
0,67	0,43
1,13	0,43
1,58	0,44
2,10	0,44

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,56
0,67	0,57
1,13	0,57
1,58	0,58
2,10	0,58

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
-------	---------------------

0,15	0,42
0,67	0,43
1,13	0,43
1,58	0,44
2,10	0,44

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,44
0,67	0,44
1,13	0,43
1,58	0,43
2,10	0,42

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,58
0,67	0,58
1,13	0,57
1,58	0,57
2,10	0,56

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,58
0,67	0,58
1,13	0,57
1,58	0,57
2,10	0,56

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,44
0,67	0,44
1,13	0,43
1,58	0,43
2,10	0,42

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,71
0,67	0,70
1,13	0,70
1,58	0,70
2,10	0,71

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,59
0,67	0,58
1,13	0,58
1,58	0,58
2,10	0,59

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,51
0,67	0,50
1,13	0,50
1,58	0,50
2,10	0,51

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,59
0,67	0,58
1,13	0,58
1,58	0,58
2,10	0,59

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,51
0,67	0,50
1,13	0,50
1,58	0,50
2,10	0,51

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,58
0,67	0,58
1,13	0,58
1,58	0,58
2,10	0,58

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,50
0,67	0,50
1,13	0,50
1,58	0,50

2,10	0,50
------	------

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,54
0,67	0,53
1,13	0,53
1,58	0,54
2,10	0,54

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,47
0,67	0,47
1,13	0,47
1,58	0,47
2,10	0,48

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,54
0,67	0,54
1,13	0,53
1,58	0,53
2,10	0,54

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,48
0,67	0,47
1,13	0,47
1,58	0,47
2,10	0,47

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,54
0,67	0,53
1,13	0,53
1,58	0,54
2,10	0,54

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,47
0,67	0,47
1,13	0,47
1,58	0,47
2,10	0,48

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,54
0,67	0,54
1,13	0,53
1,58	0,53
2,10	0,54

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,48
0,67	0,47
1,13	0,47
1,58	0,47
2,10	0,47

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,54
0,67	0,53
1,13	0,53
1,58	0,54
2,10	0,54

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,47
0,67	0,47
1,13	0,47
1,58	0,47
2,10	0,48

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,54
0,67	0,54
1,13	0,53
1,58	0,53
2,10	0,54

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,15	0,48

0,67	0,47
1,13	0,47
1,58	0,47
2,10	0,47

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kgm
V	Taglio, espresso in kg
N	Sforzo normale, espresso in kg
N _u	Sforzo normale ultimo, espressa in kg
M _u	Momento ultimo, espressa in kgm
A _{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A _{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
CS	Coeff. di sicurezza sezione
V _{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kg
V _{Rcd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kg
V _{Rsd}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kg
A _{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1300 (1300)	2043	24383	15517	12,57	12,57	11,94
2	0,67	-854 (-1423)	2043	21843	-15219	12,57	12,57	10,69
3	1,13	-1461 (-1461)	2043	21165	-15140	12,57	12,57	10,36
4	1,58	-854 (-1461)	2043	21165	-15140	12,57	12,57	10,36
5	2,10	1300 (1300)	2043	24383	15517	12,57	12,57	11,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-5439	15026	0	0	2.763
2	0,67	0,00	-2341	15026	0	0	6.417
3	1,13	0,00	309	15026	0	0	48.616
4	1,58	0,00	2965	15026	0	0	5.068
5	2,10	0,00	5439	15026	0	0	2.763

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-769 (-769)	834	9060	-8347	12,57	12,57	10,86
2	0,58	137 (372)	834	20474	9136	12,57	12,57	24,54
3	1,13	560 (560)	834	12828	8607	12,57	12,57	15,37
4	1,68	137 (372)	834	20474	9136	12,57	12,57	24,54
5	2,10	-769 (-769)	834	9060	-8347	12,57	12,57	10,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	2725	11754	0	0	4.313
2	0,58	0,00	1537	11754	0	0	7.646
3	1,13	0,00	0	11754	0	0	100.000
4	1,68	0,00	-1537	11754	0	0	7.646
5	2,10	0,00	-2725	11754	0	0	4.313

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1300 (-1300)	5699	107783	-24587	12,57	12,57	18,91
2	1,67	70 (70)	4212	484979	8081	12,57	12,57	115,14
3	3,20	-769 (-971)	2725	52911	-18861	12,57	12,57	19,42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	2044	15520	0	0	7.593
2	1,67	0,00	-43	15319	0	0	354.163
3	3,20	0,00	-834	15118	0	0	18.119

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1300 (-1300)	5699	107783	-24587	12,57	12,57	18,91
2	1,67	70 (70)	4212	484979	8081	12,57	12,57	115,14
3	3,20	-769 (-971)	2725	52911	-18861	12,57	12,57	19,42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-2044	15520	0	0	7.593
2	1,67	0,00	43	15319	0	0	354.163
3	3,20	0,00	834	15118	0	0	18.119

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

1	0,15	1124 (1124)	1956	27685	15904	12,57	12,57	14,15
2	0,67	-611 (-1070)	1956	29450	-16111	12,57	12,57	15,06
3	1,13	-1100 (-1100)	1956	28428	-15991	12,57	12,57	14,53
4	1,58	-611 (-1100)	1956	28428	-15991	12,57	12,57	14,53
5	2,10	1124 (1124)	1956	27685	15904	12,57	12,57	14,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-4380	15015	0	0	3.428
2	0,67	0,00	-1888	15015	0	0	7.952
3	1,13	0,00	247	15015	0	0	60.681
4	1,58	0,00	2387	15015	0	0	6.290
5	2,10	0,00	4380	15015	0	0	3.428

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-672 (-672)	809	10129	-8421	12,57	12,57	12,52
2	0,58	92 (291)	809	26600	9559	12,57	12,57	32,89
3	1,13	449 (449)	809	15887	8819	12,57	12,57	19,64
4	1,68	92 (291)	809	26600	9559	12,57	12,57	32,89
5	2,10	-672 (-672)	809	10129	-8421	12,57	12,57	12,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	2300	11750	0	0	5.109
2	0,58	0,00	1297	11750	0	0	9.057
3	1,13	0,00	0	11750	0	0	100.000
4	1,68	0,00	-1297	11750	0	0	9.057
5	2,10	0,00	-2300	11750	0	0	5.109

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1124 (-1124)	4588	96213	-23567	12,57	12,57	20,97
2	1,67	155 (157)	3444	422866	19302	12,57	12,57	122,79
3	3,20	-672 (-869)	2300	48586	-18354	12,57	12,57	21,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	1957	15370	0	0	7.853
2	1,67	0,00	-65	15215	0	0	234.567
3	3,20	0,00	-809	15061	0	0	18.622

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1124 (-1124)	4588	96213	-23567	12,57	12,57	20,97
2	1,67	155 (157)	3444	422866	19302	12,57	12,57	122,79
3	3,20	-672 (-869)	2300	48586	-18354	12,57	12,57	21,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-1957	15370	0	0	7.853
2	1,67	0,00	65	15215	0	0	234.567
3	3,20	0,00	809	15061	0	0	18.622

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	2269 (2269)	4077	28809	16036	12,57	12,57	7,07
2	0,67	-884 (-1722)	4077	41475	-17520	12,57	12,57	10,17
3	1,13	-1773 (-1773)	4077	39851	-17330	12,57	12,57	9,77
4	1,58	-884 (-1773)	4077	39851	-17330	12,57	12,57	9,77
5	2,10	2269 (2269)	4077	28809	16036	12,57	12,57	7,07

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-7970	15301	0	0	1.920
2	0,67	0,00	-3452	15301	0	0	4.433
3	1,13	0,00	432	15301	0	0	35.395
4	1,58	0,00	4323	15301	0	0	3.540
5	2,10	0,00	7970	15301	0	0	1.920

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1668 (-1668)	2827	14819	-8745	12,57	12,57	5,24
2	0,58	112 (575)	2827	57116	11611	12,57	12,57	20,20
3	1,13	943 (943)	2827	29181	9737	12,57	12,57	10,32
4	1,68	112 (575)	2827	57116	11611	12,57	12,57	20,20
5	2,10	-1668 (-1668)	2827	14819	-8745	12,57	12,57	5,24

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	5358	12008	0	0	2.241
2	0,58	0,00	3022	12008	0	0	3.973
3	1,13	0,00	0	12008	0	0	100.000
4	1,68	0,00	-3022	12008	0	0	3.973
5	2,10	0,00	-5358	12008	0	0	2.241

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2269 (-2269)	8331	80478	-21922	12,57	12,57	9,66
2	1,67	664 (664)	6844	289097	28054	12,57	12,57	42,24
3	3,20	-1668 (-2269)	5358	41318	-17502	12,57	12,57	7,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	4080	15875	0	0	3.891
2	1,67	0,00	-17	15675	0	0	925.245
3	3,20	0,00	-2827	15474	0	0	5.473

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2269 (-2269)	8331	80478	-21922	12,57	12,57	9,66
2	1,67	664 (664)	6845	289097	28054	12,57	12,57	42,24
3	3,20	-1668 (-2269)	5358	41318	-17502	12,57	12,57	7,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-4080	15875	0	0	3.891
2	1,67	0,00	17	15675	0	0	925.245
3	3,20	0,00	2827	15474	0	0	5.473

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	2148 (2148)	4279	32899	16515	12,57	12,57	7,69
2	0,67	-439 (-1129)	4279	84810	-22375	12,57	12,57	19,82
3	1,13	-1170 (-1170)	4279	79972	-21869	12,57	12,57	18,69
4	1,58	-439 (-1170)	4279	79972	-21869	12,57	12,57	18,69
5	2,10	2148 (2148)	4279	32899	16515	12,57	12,57	7,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-6537	15328	0	0	2.345
2	0,67	0,00	-2838	15328	0	0	5.401
3	1,13	0,00	353	15328	0	0	43.426
4	1,58	0,00	3548	15328	0	0	4.320
5	2,10	0,00	6537	15328	0	0	2.345

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1516 (-1516)	3016	17814	-8952	12,57	12,57	5,91
2	0,58	-6 (-398)	3016	107581	-14192	12,57	12,57	35,67
3	1,13	699 (699)	3016	47485	11003	12,57	12,57	15,74
4	1,68	-6 (-398)	3016	107581	-14192	12,57	12,57	35,67
5	2,10	-1516 (-1516)	3016	17814	-8952	12,57	12,57	5,91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	4543	12032	0	0	2.649
2	0,58	0,00	2562	12032	0	0	4.695
3	1,13	0,00	0	12032	0	0	100.000
4	1,68	0,00	-2562	12032	0	0	4.695
5	2,10	0,00	-4543	12032	0	0	2.649

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2148 (-2148)	6830	64157	-20179	12,57	12,57	9,39
2	1,67	951 (951)	5686	171909	28736	12,57	12,57	30,23
3	3,20	-1516 (-2148)	4543	35589	-16831	12,57	12,57	7,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	4282	15673	0	0	3.660
2	1,67	0,00	-5	15518	0	0	3134.539
3	3,20	0,00	-3016	15364	0	0	5.094

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2148 (-2148)	6830	64157	-20179	12,57	12,57	9,39
2	1,67	951 (951)	5686	171909	28736	12,57	12,57	30,23
3	3,20	-1516 (-2148)	4543	35589	-16831	12,57	12,57	7,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-4282	15673	0	0	3.660
2	1,67	0,00	5	15518	0	0	3134.539
3	3,20	0,00	3016	15364	0	0	5.094

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	2116 (2116)	4149	32227	16436	12,57	12,57	7,77
2	0,67	-442 (-1121)	4149	81522	-22031	12,57	12,57	19,65
3	1,13	-1165 (-1165)	4149	76685	-21526	12,57	12,57	18,48
4	1,58	-442 (-1165)	4149	76685	-21526	12,57	12,57	18,48
5	2,10	2116 (2116)	4149	32227	16436	12,57	12,57	7,77

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-6453	15311	0	0	2.373
2	0,67	0,00	-2795	15311	0	0	5.478
3	1,13	0,00	360	15311	0	0	42.574
4	1,58	0,00	3518	15311	0	0	4.352
5	2,10	0,00	6453	15311	0	0	2.373

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1294 (-1294)	2755	19267	-9052	12,57	12,57	6,99
2	0,58	-39 (-365)	2755	107066	-14175	12,57	12,57	38,86
3	1,13	547 (547)	2755	59029	11729	12,57	12,57	21,43
4	1,68	-39 (-365)	2755	107066	-14175	12,57	12,57	38,86
5	2,10	-1294 (-1294)	2755	19267	-9052	12,57	12,57	6,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	3778	11999	0	0	3.176
2	0,58	0,00	2131	11999	0	0	5.630
3	1,13	0,00	0	11999	0	0	100.000
4	1,68	0,00	-2131	11999	0	0	5.630
5	2,10	0,00	-3778	11999	0	0	3.176

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2116 (-2116)	6752	64534	-20223	12,57	12,57	9,56
2	1,67	928 (928)	5265	159486	28107	12,57	12,57	30,29
3	3,20	-1294 (-1964)	3778	31444	-16345	12,57	12,57	8,32

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	4151	15662	0	0	3.773
2	1,67	0,00	55	15461	0	0	279.207
3	3,20	0,00	-2755	15261	0	0	5.539

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2116 (-2116)	6752	64534	-20223	12,57	12,57	9,56
2	1,67	928 (928)	5265	159486	28107	12,57	12,57	30,29
3	3,20	-1294 (-1964)	3778	31444	-16345	12,57	12,57	8,32

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-4151	15662	0	0	3.773
2	1,67	0,00	-55	15461	0	0	279.207
3	3,20	0,00	2755	15261	0	0	5.539

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	2017 (2017)	4341	36425	16928	12,57	12,57	8,39
2	0,67	-63 (-617)	4341	211022	-29985	12,57	12,57	48,61
3	1,13	-652 (-652)	4341	197763	-29694	12,57	12,57	45,56
4	1,58	-63 (-652)	4341	197763	-29694	12,57	12,57	45,56
5	2,10	2017 (2017)	4341	36425	16928	12,57	12,57	8,39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-5245	15337	0	0	2.924
2	0,67	0,00	-2279	15337	0	0	6.730
3	1,13	0,00	291	15337	0	0	52.690
4	1,58	0,00	2863	15337	0	0	5.357
5	2,10	0,00	5245	15337	0	0	2.924

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1197 (-1197)	2955	22975	-9308	12,57	12,57	7,78
2	0,58	-134 (-410)	2955	100532	-13964	12,57	12,57	34,03
3	1,13	361 (361)	2955	119008	14560	12,57	12,57	40,28
4	1,68	-134 (-410)	2955	100532	-13964	12,57	12,57	34,03
5	2,10	-1197 (-1197)	2955	22975	-9308	12,57	12,57	7,78

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3197	12024	0	0	3.761
2	0,58	0,00	1803	12024	0	0	6.667
3	1,13	0,00	0	12024	0	0	100.000
4	1,68	0,00	-1803	12024	0	0	6.667
5	2,10	0,00	-3197	12024	0	0	3.761

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2017 (-2017)	5485	50509	-18579	12,57	12,57	9,21
2	1,67	1175 (1175)	4341	81286	22007	12,57	12,57	18,73
3	3,20	-1197 (-1915)	3197	26275	-15739	12,57	12,57	8,22

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	4343	15491	0	0	3.567
2	1,67	0,00	57	15337	0	0	270.882
3	3,20	0,00	-2955	15182	0	0	5.139

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2017 (-2017)	5485	50509	-18579	12,57	12,57	9,21
2	1,67	1175 (1175)	4341	81286	22007	12,57	12,57	18,73
3	3,20	-1197 (-1915)	3197	26275	-15739	12,57	12,57	8,22

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-4343	15491	0	0	3.567
2	1,67	0,00	-57	15337	0	0	270.882
3	3,20	0,00	2955	15182	0	0	5.139

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	2362 (2362)	4891	34603	16715	12,57	12,57	7,08
2	0,67	-198 (-878)	4891	155153	-27857	12,57	12,57	31,72
3	1,13	-922 (-922)	4891	144598	-27250	12,57	12,57	29,57
4	1,58	-198 (-922)	4891	144598	-27250	12,57	12,57	29,57
5	2,10	2362 (2362)	4891	34603	16715	12,57	12,57	7,08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-6454	15411	0	0	2.388
2	0,67	0,00	-2800	15411	0	0	5.503
3	1,13	0,00	360	15411	0	0	42.767
4	1,58	0,00	3524	15411	0	0	4.373
5	2,10	0,00	6454	15411	0	0	2.388

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1390 (-1390)	3399	22717	-9291	12,57	12,57	6,68
2	0,58	-134 (-460)	3399	103920	-14074	12,57	12,57	30,58
3	1,13	452 (452)	3399	106450	14155	12,57	12,57	31,32
4	1,68	-134 (-460)	3399	103920	-14074	12,57	12,57	30,58
5	2,10	-1390 (-1390)	3399	22717	-9291	12,57	12,57	6,68

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3778	12081	0	0	3.198
2	0,58	0,00	2131	12081	0	0	5.668
3	1,13	0,00	0	12081	0	0	100.000
4	1,68	0,00	-2131	12081	0	0	5.668

5	2,10	0,00	-3778	12081	0	0	3.198
---	------	------	-------	-------	---	---	-------

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2362 (-2362)	6752	54403	-19036	12,57	12,57	8,06
2	1,67	1285 (1285)	5265	96786	23627	12,57	12,57	18,38
3	3,20	-1390 (-2216)	3778	26977	-15821	12,57	12,57	7,14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	4894	15662	0	0	3.201
2	1,67	0,00	105	15461	0	0	147.348
3	3,20	0,00	-3399	15261	0	0	4.490

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2362 (-2362)	6752	54403	-19036	12,57	12,57	8,06
2	1,67	1285 (1285)	5265	96786	23627	12,57	12,57	18,38
3	3,20	-1390 (-2216)	3778	26977	-15821	12,57	12,57	7,14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-4894	15662	0	0	3.201
2	1,67	0,00	-105	15461	0	0	147.348
3	3,20	0,00	3399	15261	0	0	4.490

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	2289 (2289)	5157	38761	17202	12,57	12,57	7,52
2	0,67	205 (761)	5157	202304	29841	12,57	12,57	39,23
3	1,13	-385 (-385)	5157	339516	-25339	12,57	12,57	65,84
4	1,58	205 (903)	5157	161073	28198	12,57	12,57	31,24
5	2,10	2289 (2289)	5157	38761	17202	12,57	12,57	7,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-5246	15447	0	0	2.944
2	0,67	0,00	-2285	15447	0	0	6.761
3	1,13	0,00	292	15447	0	0	52.924
4	1,58	0,00	2869	15447	0	0	5.383
5	2,10	0,00	5246	15447	0	0	2.944

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1302 (-1302)	3662	26952	-9583	12,57	12,57	7,36
2	0,58	-239 (-515)	3662	98831	-13909	12,57	12,57	26,99
3	1,13	257 (257)	3662	195611	13702	12,57	12,57	53,42
4	1,68	-239 (-515)	3662	98831	-13909	12,57	12,57	26,99
5	2,10	-1302 (-1302)	3662	26952	-9583	12,57	12,57	7,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3197	12114	0	0	3.789
2	0,58	0,00	1803	12114	0	0	6.717
3	1,13	0,00	0	12114	0	0	100.000
4	1,68	0,00	-1803	12114	0	0	6.717
5	2,10	0,00	-3197	12114	0	0	3.789

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2289 (-2289)	5485	42188	-17604	12,57	12,57	7,69
2	1,67	1568 (1568)	4341	51878	18740	12,57	12,57	11,95
3	3,20	-1302 (-2192)	3197	22272	-15270	12,57	12,57	6,97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	5160	15491	0	0	3.002
2	1,67	0,00	111	15337	0	0	138.060
3	3,20	0,00	-3662	15182	0	0	4.146

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2289 (-2289)	5485	42188	-17604	12,57	12,57	7,69
2	1,67	1568 (1568)	4341	51878	18740	12,57	12,57	11,95
3	3,20	-1302 (-2192)	3197	22272	-15270	12,57	12,57	6,97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-5160	15491	0	0	3.002
2	1,67	0,00	-111	15337	0	0	138.060
3	3,20	0,00	3662	15182	0	0	4.146

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1806 (1806)	3469	31379	16337	12,57	12,57	9,05
2	0,67	13 (493)	3621	221337	30155	12,57	12,57	61,13
3	1,13	-509 (-509)	3755	222736	-30178	12,57	12,57	59,31
4	1,58	-18 (-509)	3890	231885	-30329	12,57	12,57	59,61
5	2,10	1766 (1806)	4042	38412	17161	12,57	12,57	9,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-4488	15219	0	0	3.391
2	0,67	0,00	-1976	15239	0	0	7.711
3	1,13	0,00	224	15258	0	0	68.058
4	1,58	0,00	2449	15276	0	0	6.237
5	2,10	0,00	4508	15296	0	0	3.393

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-824 (-852)	2508	28539	-9693	12,57	12,57	11,38
2	0,58	-173 (-341)	2591	107808	-14199	12,57	12,57	41,60
3	1,13	126 (126)	2699	250119	11680	12,57	12,57	92,67
4	1,68	-189 (-361)	2807	111109	-14305	12,57	12,57	39,58
5	2,10	-852 (-852)	2890	34221	-10086	12,57	12,57	11,84

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	1963	11967	0	0	6.096
2	0,58	0,00	1101	11978	0	0	10.878
3	1,13	0,00	-14	11991	0	0	838.517
4	1,68	0,00	-1130	12005	0	0	10.627
5	2,10	0,00	-1992	12016	0	0	6.033

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1806 (-1806)	4699	47393	-18214	12,57	12,57	10,09
2	1,67	1094 (1100)	3331	59403	19622	12,57	12,57	17,83
3	3,20	-824 (-1433)	1963	20651	-15080	12,57	12,57	10,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3811	15385	0	0	4.037
2	1,67	0,00	157	15200	0	0	96.587
3	3,20	0,00	-2508	15016	0	0	5.987

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1766 (-1766)	4728	49391	-18448	12,57	12,57	10,45
2	1,67	1084 (1091)	3360	60955	19804	12,57	12,57	18,14
3	3,20	-852 (-1481)	1992	20216	-15029	12,57	12,57	10,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3704	15389	0	0	4.155
2	1,67	0,00	-99	15204	0	0	152.816
3	3,20	0,00	2587	15019	0	0	5.805

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1664 (1664)	3477	35037	16766	12,57	12,57	10,08
2	0,67	279 (653)	3629	154483	27819	12,57	12,57	42,57
3	1,13	-131 (-131)	3763	459241	-15929	12,57	12,57	122,03
4	1,58	242 (698)	3898	155843	27897	12,57	12,57	39,98
5	2,10	1613 (1664)	4050	43123	17714	12,57	12,57	10,65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3458	15220	0	0	4.402
2	0,67	0,00	-1542	15240	0	0	9.883
3	1,13	0,00	155	15259	0	0	98.754
4	1,58	0,00	1875	15277	0	0	8.147
5	2,10	0,00	3471	15297	0	0	4.408

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-806 (-827)	2609	31156	-9874	12,57	12,57	11,94
2	0,58	-217 (-370)	2692	102126	-14016	12,57	12,57	37,93
3	1,13	54 (54)	2800	342652	6640	12,57	12,57	122,37
4	1,68	-229 (-384)	2908	107267	-14182	12,57	12,57	36,89
5	2,10	-827 (-827)	2991	37242	-10295	12,57	12,57	12,45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	1776	11980	0	0	6.747
2	0,58	0,00	997	11991	0	0	12.027
3	1,13	0,00	-11	12004	0	0	1128.199
4	1,68	0,00	-1018	12018	0	0	11.803
5	2,10	0,00	-1797	12029	0	0	6.694

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1664 (-1664)	3615	36901	-16984	12,57	12,57	10,21
2	1,67	1220 (1222)	2695	37635	17070	12,57	12,57	13,96
3	3,20	-806 (-1440)	1776	18244	-14798	12,57	12,57	10,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3831	15239	0	0	3.978
2	1,67	0,00	117	15114	0	0	129.639
3	3,20	0,00	-2609	14990	0	0	5.745

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1613 (-1613)	3636	38771	-17203	12,57	12,57	10,66
2	1,67	1198 (1202)	2716	38920	17221	12,57	12,57	14,33
3	3,20	-827 (-1478)	1797	17952	-14763	12,57	12,57	9,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3700	15241	0	0	4.119
2	1,67	0,00	-61	15117	0	0	249.639
3	3,20	0,00	2678	14993	0	0	5.599

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1806 (1806)	3469	31379	16337	12,57	12,57	9,05
2	0,67	13 (493)	3621	221337	30155	12,57	12,57	61,13
3	1,13	-509 (-509)	3755	222736	-30178	12,57	12,57	59,31
4	1,58	-18 (-509)	3890	231885	-30329	12,57	12,57	59,61
5	2,10	1766 (1806)	4042	38412	17161	12,57	12,57	9,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-4488	15219	0	0	3.391
2	0,67	0,00	-1976	15239	0	0	7.711
3	1,13	0,00	224	15258	0	0	68.058
4	1,58	0,00	2449	15276	0	0	6.237
5	2,10	0,00	4508	15296	0	0	3.393

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-824 (-852)	2508	28539	-9693	12,57	12,57	11,38
2	0,58	-173 (-341)	2591	107808	-14199	12,57	12,57	41,60
3	1,13	126 (126)	2699	250119	11680	12,57	12,57	92,67
4	1,68	-189 (-361)	2807	111109	-14305	12,57	12,57	39,58
5	2,10	-852 (-852)	2890	34221	-10086	12,57	12,57	11,84

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	1963	11967	0	0	6.096
2	0,58	0,00	1101	11978	0	0	10.878
3	1,13	0,00	-14	11991	0	0	838.517
4	1,68	0,00	-1130	12005	0	0	10.627
5	2,10	0,00	-1992	12016	0	0	6.033

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

1	0,15	-1806 (-1806)	4699	47393	-18214	12,57	12,57	10,09
2	1,67	1094 (1100)	3331	59403	19622	12,57	12,57	17,83
3	3,20	-824 (-1433)	1963	20651	-15080	12,57	12,57	10,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3811	15385	0	0	4.037
2	1,67	0,00	157	15200	0	0	96.587
3	3,20	0,00	-2508	15016	0	0	5.987

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1766 (-1766)	4728	49391	-18448	12,57	12,57	10,45
2	1,67	1084 (1091)	3360	60955	19804	12,57	12,57	18,14
3	3,20	-852 (-1481)	1992	20216	-15029	12,57	12,57	10,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3704	15389	0	0	4.155
2	1,67	0,00	-99	15204	0	0	152.816
3	3,20	0,00	2587	15019	0	0	5.805

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1664 (1664)	3477	35037	16766	12,57	12,57	10,08
2	0,67	279 (653)	3629	154483	27819	12,57	12,57	42,57
3	1,13	-131 (-131)	3763	459241	-15929	12,57	12,57	122,03
4	1,58	242 (698)	3898	155843	27897	12,57	12,57	39,98
5	2,10	1613 (1664)	4050	43123	17714	12,57	12,57	10,65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3458	15220	0	0	4.402
2	0,67	0,00	-1542	15240	0	0	9.883
3	1,13	0,00	155	15259	0	0	98.754
4	1,58	0,00	1875	15277	0	0	8.147
5	2,10	0,00	3471	15297	0	0	4.408

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-806 (-827)	2609	31156	-9874	12,57	12,57	11,94
2	0,58	-217 (-370)	2692	102126	-14016	12,57	12,57	37,93
3	1,13	54 (54)	2800	342652	6640	12,57	12,57	122,37
4	1,68	-229 (-384)	2908	107267	-14182	12,57	12,57	36,89
5	2,10	-827 (-827)	2991	37242	-10295	12,57	12,57	12,45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	1776	11980	0	0	6.747
2	0,58	0,00	997	11991	0	0	12.027
3	1,13	0,00	-11	12004	0	0	1128.199
4	1,68	0,00	-1018	12018	0	0	11.803
5	2,10	0,00	-1797	12029	0	0	6.694

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1664 (-1664)	3615	36901	-16984	12,57	12,57	10,21
2	1,67	1220 (1222)	2695	37635	17070	12,57	12,57	13,96
3	3,20	-806 (-1440)	1776	18244	-14798	12,57	12,57	10,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3831	15239	0	0	3.978
2	1,67	0,00	117	15114	0	0	129.639
3	3,20	0,00	-2609	14990	0	0	5.745

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1613 (-1613)	3636	38771	-17203	12,57	12,57	10,66
2	1,67	1198 (1202)	2716	38920	17221	12,57	12,57	14,33
3	3,20	-827 (-1478)	1797	17952	-14763	12,57	12,57	9,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3700	15241	0	0	4.119
2	1,67	0,00	-61	15117	0	0	249.639
3	3,20	0,00	2678	14993	0	0	5.599

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1613 (1664)	4050	43123	17714	12,57	12,57	10,65
2	0,67	242 (600)	3898	191279	29454	12,57	12,57	49,07
3	1,13	-131 (-131)	3763	459241	-15929	12,57	12,57	122,03
4	1,58	279 (749)	3629	126112	26019	12,57	12,57	34,75
5	2,10	1664 (1664)	3477	35037	16766	12,57	12,57	10,08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-3471	15297	0	0	4.408
2	0,67	0,00	-1474	15277	0	0	10.366
3	1,13	0,00	242	15259	0	0	63.078
4	1,58	0,00	1934	15240	0	0	7.880
5	2,10	0,00	3458	15220	0	0	4.402

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-827 (-827)	2991	37242	-10295	12,57	12,57	12,45
2	0,58	-229 (-384)	2908	107267	-14182	12,57	12,57	36,89
3	1,13	54 (54)	2800	342652	6640	12,57	12,57	122,37
4	1,68	-217 (-370)	2692	102126	-14016	12,57	12,57	37,93
5	2,10	-806 (-827)	2609	31156	-9874	12,57	12,57	11,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	1797	12029	0	0	6.694
2	0,58	0,00	1018	12018	0	0	11.803
3	1,13	0,00	11	12004	0	0	1128.199
4	1,68	0,00	-997	11991	0	0	12.027
5	2,10	0,00	-1776	11980	0	0	6.747

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1613 (-1613)	3636	38771	-17203	12,57	12,57	10,66
2	1,67	1198 (1202)	2716	38920	17221	12,57	12,57	14,33
3	3,20	-827 (-1478)	1797	17952	-14763	12,57	12,57	9,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	3700	15241	0	0	4.119
2	1,67	0,00	61	15117	0	0	249.639
3	3,20	0,00	-2678	14993	0	0	5.599

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1664 (-1664)	3615	36901	-16984	12,57	12,57	10,21
2	1,67	1220 (1222)	2695	37635	17070	12,57	12,57	13,96
3	3,20	-806 (-1440)	1776	18244	-14798	12,57	12,57	10,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-3831	15239	0	0	3.978
2	1,67	0,00	-117	15114	0	0	129.639
3	3,20	0,00	2609	14990	0	0	5.745

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1766 (1806)	4042	38412	17161	12,57	12,57	9,50
2	0,67	-18 (-485)	3890	241694	-30106	12,57	12,57	62,13
3	1,13	-509 (-509)	3755	222736	-30178	12,57	12,57	59,31
4	1,58	13 (620)	3621	166559	28514	12,57	12,57	46,00
5	2,10	1806 (1806)	3469	31379	16337	12,57	12,57	9,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-4508	15296	0	0	3.393
2	0,67	0,00	-1919	15276	0	0	7.959
3	1,13	0,00	300	15258	0	0	50.936
4	1,58	0,00	2497	15239	0	0	6.103
5	2,10	0,00	4488	15219	0	0	3.391

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-852 (-852)	2890	34221	-10086	12,57	12,57	11,84

2	0,58	-189 (-361)	2807	111109	-14305	12,57	12,57	39,58
3	1,13	126 (126)	2699	250119	11680	12,57	12,57	92,67
4	1,68	-173 (-341)	2591	107808	-14199	12,57	12,57	41,60
5	2,10	-824 (-852)	2508	28539	-9693	12,57	12,57	11,38

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	1992	12016	0	0	6.033
2	0,58	0,00	1130	12005	0	0	10.627
3	1,13	0,00	14	11991	0	0	838.517
4	1,68	0,00	-1101	11978	0	0	10.878
5	2,10	0,00	-1963	11967	0	0	6.096

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1766 (-1766)	4728	49391	-18448	12,57	12,57	10,45
2	1,67	1084 (1091)	3360	60955	19804	12,57	12,57	18,14
3	3,20	-852 (-1481)	1992	20216	-15029	12,57	12,57	10,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3704	15389	0	0	4.155
2	1,67	0,00	99	15204	0	0	152.816
3	3,20	0,00	-2587	15019	0	0	5.805

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1806 (-1806)	4699	47393	-18214	12,57	12,57	10,09
2	1,67	1094 (1100)	3331	59403	19622	12,57	12,57	17,83
3	3,20	-824 (-1433)	1963	20651	-15080	12,57	12,57	10,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3811	15385	0	0	4.037
2	1,67	0,00	-157	15200	0	0	96.587
3	3,20	0,00	2508	15016	0	0	5.987

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1766 (1806)	4042	38412	17161	12,57	12,57	9,50
2	0,67	-18 (-485)	3890	241694	-30106	12,57	12,57	62,13
3	1,13	-509 (-509)	3755	222736	-30178	12,57	12,57	59,31
4	1,58	13 (620)	3621	166559	28514	12,57	12,57	46,00
5	2,10	1806 (1806)	3469	31379	16337	12,57	12,57	9,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-4508	15296	0	0	3.393
2	0,67	0,00	-1919	15276	0	0	7.959
3	1,13	0,00	300	15258	0	0	50.936
4	1,58	0,00	2497	15239	0	0	6.103
5	2,10	0,00	4488	15219	0	0	3.391

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-852 (-852)	2890	34221	-10086	12,57	12,57	11,84
2	0,58	-189 (-361)	2807	111109	-14305	12,57	12,57	39,58
3	1,13	126 (126)	2699	250119	11680	12,57	12,57	92,67
4	1,68	-173 (-341)	2591	107808	-14199	12,57	12,57	41,60
5	2,10	-824 (-852)	2508	28539	-9693	12,57	12,57	11,38

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	1992	12016	0	0	6.033
2	0,58	0,00	1130	12005	0	0	10.627
3	1,13	0,00	14	11991	0	0	838.517
4	1,68	0,00	-1101	11978	0	0	10.878
5	2,10	0,00	-1963	11967	0	0	6.096

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1766 (-1766)	4728	49391	-18448	12,57	12,57	10,45
2	1,67	1084 (1091)	3360	60955	19804	12,57	12,57	18,14
3	3,20	-852 (-1481)	1992	20216	-15029	12,57	12,57	10,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3704	15389	0	0	4.155

2	1,67	0,00	99	15204	0	0	152.816
3	3,20	0,00	-2587	15019	0	0	5.805

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1806 (-1806)	4699	47393	-18214	12,57	12,57	10,09
2	1,67	1094 (1100)	3331	59403	19622	12,57	12,57	17,83
3	3,20	-824 (-1433)	1963	20651	-15080	12,57	12,57	10,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3811	15385	0	0	4.037
2	1,67	0,00	-157	15200	0	0	96.587
3	3,20	0,00	2508	15016	0	0	5.987

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1613 (1664)	4050	43123	17714	12,57	12,57	10,65
2	0,67	242 (600)	3898	191279	29454	12,57	12,57	49,07
3	1,13	-131 (-131)	3763	459241	-15929	12,57	12,57	122,03
4	1,58	279 (749)	3629	126112	26019	12,57	12,57	34,75
5	2,10	1664 (1664)	3477	35037	16766	12,57	12,57	10,08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3471	15297	0	0	4.408
2	0,67	0,00	-1474	15277	0	0	10.366
3	1,13	0,00	242	15259	0	0	63.078
4	1,58	0,00	1934	15240	0	0	7.880
5	2,10	0,00	3458	15220	0	0	4.402

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-827 (-827)	2991	37242	-10295	12,57	12,57	12,45
2	0,58	-229 (-384)	2908	107267	-14182	12,57	12,57	36,89
3	1,13	54 (54)	2800	342652	6640	12,57	12,57	122,37
4	1,68	-217 (-370)	2692	102126	-14016	12,57	12,57	37,93
5	2,10	-806 (-827)	2609	31156	-9874	12,57	12,57	11,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	1797	12029	0	0	6.694
2	0,58	0,00	1018	12018	0	0	11.803
3	1,13	0,00	11	12004	0	0	1128.199
4	1,68	0,00	-997	11991	0	0	12.027
5	2,10	0,00	-1776	11980	0	0	6.747

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1613 (-1613)	3636	38771	-17203	12,57	12,57	10,66
2	1,67	1198 (1202)	2716	38920	17221	12,57	12,57	14,33
3	3,20	-827 (-1478)	1797	17952	-14763	12,57	12,57	9,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	3700	15241	0	0	4.119
2	1,67	0,00	61	15117	0	0	249.639
3	3,20	0,00	-2678	14993	0	0	5.599

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1664 (-1664)	3615	36901	-16984	12,57	12,57	10,21
2	1,67	1220 (1222)	2695	37635	17070	12,57	12,57	13,96
3	3,20	-806 (-1440)	1776	18244	-14798	12,57	12,57	10,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-3831	15239	0	0	3.978
2	1,67	0,00	-117	15114	0	0	129.639
3	3,20	0,00	2609	14990	0	0	5.745

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M Momento flettente, espresso in kgm

V Taglio, espresso in kg

N Sforzo normale, espresso in kg

A_β Area armatura inferiore, espressa in cmq

A_{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
σ_{fi}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espressa in kg/cmq
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in kg/cmq
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espressa in kg/cmq
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in kg/cmq
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	1696	3086	12,57	12,57	149,2	440,3	14,9
2	0,67	-620	3086	12,57	12,57	96,4	63,6	5,6
3	1,13	-1273	3086	12,57	12,57	303,3	116,4	11,3
4	1,58	-620	3086	12,57	12,57	96,4	63,6	5,6
5	2,10	1696	3086	12,57	12,57	149,2	440,3	14,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,15	0,00	-5853	-2,55
2	0,67	0,00	-2534	-1,10
3	1,13	0,00	319	0,14
4	1,58	0,00	3177	1,38
5	2,10	0,00	5853	2,55

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-1207	2107	12,57	12,57	566,2	175,1	22,3
2	0,58	67	2107	12,57	12,57	21,5	5,0	1,7
3	1,13	661	2107	12,57	12,57	104,5	274,8	12,4
4	1,68	67	2107	12,57	12,57	21,5	5,0	1,7
5	2,10	-1207	2107	12,57	12,57	566,2	175,1	22,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,15	0,00	3832	2,65
2	0,58	0,00	2162	1,50
3	1,13	0,00	0	0,00
4	1,68	0,00	-2162	-1,50
5	2,10	0,00	-3832	-2,65

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-1696	6119	12,57	12,57	336,4	165,0	15,2
2	1,67	529	4975	12,57	12,57	60,4	29,0	4,8
3	3,20	-1207	3832	12,57	12,57	256,5	115,0	10,8

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,15	0,00	3087	1,35
2	1,67	0,00	-4	0,00
3	3,20	0,00	-2107	-0,92

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-1696	6119	12,57	12,57	336,4	165,0	15,2
2	1,67	529	4975	12,57	12,57	60,4	29,0	4,8
3	3,20	-1207	3832	12,57	12,57	256,5	115,0	10,8

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,15	0,00	-3087	-1,35
2	1,67	0,00	4	0,00
3	3,20	0,00	2107	0,92

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	1071	1585	12,57	12,57	92,0	290,9	9,3
2	0,67	-800	1585	12,57	12,57	202,9	71,1	7,0
3	1,13	-1326	1585	12,57	12,57	374,1	111,5	11,5
4	1,58	-800	1585	12,57	12,57	202,9	71,1	7,0
5	2,10	1071	1585	12,57	12,57	92,0	290,9	9,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,15	0,00	-4727	-2,06
2	0,67	0,00	-2037	-0,89
3	1,13	0,00	264	0,11
4	1,58	0,00	2569	1,12

5 2,10 0,00 4727 2,06

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-731	703	12,57	12,57	365,1	100,6	13,4
2	0,58	153	703	12,57	12,57	26,0	56,0	2,9
3	1,13	566	703	12,57	12,57	79,5	276,6	10,4
4	1,68	153	703	12,57	12,57	26,0	56,0	2,9
5	2,10	-731	703	12,57	12,57	365,1	100,6	13,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2662	1,84
2	0,58	0,00	1502	1,04
3	1,13	0,00	0	0,00
4	1,68	0,00	-1501	-1,04
5	2,10	0,00	-2662	-1,84

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1071	4949	12,57	12,57	178,0	108,6	9,6
2	1,67	-16	3806	12,57	12,57	15,9	17,9	1,2
3	3,20	-731	2662	12,57	12,57	144,2	71,3	6,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1586	0,69
2	1,67	0,00	-57	-0,02
3	3,20	0,00	-703	-0,31

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1071	4949	12,57	12,57	178,0	108,6	9,6
2	1,67	-16	3805	12,57	12,57	15,9	17,9	1,2
3	3,20	-731	2662	12,57	12,57	144,2	71,3	6,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-1586	-0,69
2	1,67	0,00	57	0,02
3	3,20	0,00	703	0,31

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	973	1566	12,57	12,57	84,4	259,9	8,5
2	0,67	-603	1566	12,57	12,57	140,1	55,7	5,3
3	1,13	-1047	1566	12,57	12,57	283,9	90,0	9,1
4	1,58	-603	1566	12,57	12,57	140,1	55,7	5,3
5	2,10	973	1566	12,57	12,57	84,4	259,9	8,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3978	-1,73
2	0,67	0,00	-1712	-0,75
3	1,13	0,00	228	0,10
4	1,58	0,00	2171	0,95
5	2,10	0,00	3978	1,73

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-538	619	12,57	12,57	264,7	75,0	9,9
2	0,58	87	619	12,57	12,57	16,4	24,5	1,7
3	1,13	379	619	12,57	12,57	54,6	179,6	7,0
4	1,68	87	619	12,57	12,57	16,4	24,5	1,7
5	2,10	-538	619	12,57	12,57	264,7	75,0	9,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1882	1,30
2	0,58	0,00	1061	0,73
3	1,13	0,00	0	0,00
4	1,68	0,00	-1062	-0,73
5	2,10	0,00	-1882	-1,30

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-973	4169	12,57	12,57	171,9	97,4	8,7
2	1,67	81	3026	12,57	12,57	18,6	8,2	1,3
3	3,20	-538	1882	12,57	12,57	108,6	52,1	4,8

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1567	0,68
2	1,67	0,00	-24	-0,01
3	3,20	0,00	-619	-0,27

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-973	4169	12,57	12,57	171,9	97,4	8,7
2	1,67	81	3026	12,57	12,57	18,6	8,2	1,3
3	3,20	-538	1882	12,57	12,57	108,6	52,1	4,8

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-1567	-0,68
2	1,67	0,00	24	0,01
3	3,20	0,00	619	0,27

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1583	3139	12,57	12,57	140,8	401,5	13,9
2	0,67	-293	3139	12,57	12,57	10,7	34,4	2,7
3	1,13	-822	3139	12,57	12,57	157,5	80,8	7,4
4	1,58	-293	3139	12,57	12,57	10,7	34,4	2,7
5	2,10	1583	3139	12,57	12,57	140,8	401,5	13,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4729	-2,06
2	0,67	0,00	-2048	-0,89
3	1,13	0,00	265	0,12
4	1,58	0,00	2581	1,12
5	2,10	0,00	4729	2,06

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-930	2053	12,57	12,57	420,1	138,9	17,2
2	0,58	-45	2053	12,57	12,57	7,4	18,5	1,4
3	1,13	368	2053	12,57	12,57	65,1	121,6	7,0
4	1,68	-45	2053	12,57	12,57	7,4	18,5	1,4
5	2,10	-930	2053	12,57	12,57	420,1	138,9	17,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2662	1,84
2	0,58	0,00	1501	1,04
3	1,13	0,00	0	0,00
4	1,68	0,00	-1502	-1,04
5	2,10	0,00	-2662	-1,84

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1583	4949	12,57	12,57	339,0	150,4	14,1
2	1,67	724	3806	12,57	12,57	75,0	106,8	6,5
3	3,20	-930	2662	12,57	12,57	207,4	87,1	8,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	3141	1,37
2	1,67	0,00	50	0,02
3	3,20	0,00	-2053	-0,89

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1583	4949	12,57	12,57	339,0	150,4	14,1
2	1,67	724	3805	12,57	12,57	75,0	106,8	6,5
3	3,20	-930	2662	12,57	12,57	207,4	87,1	8,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3141	-1,37

2	1,67	0,00	-50	-0,02
3	3,20	0,00	2053	0,89

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	973	1566	12,57	12,57	84,4	259,9	8,5
2	0,67	-603	1566	12,57	12,57	140,1	55,7	5,3
3	1,13	-1047	1566	12,57	12,57	283,9	90,0	9,1
4	1,58	-603	1566	12,57	12,57	140,1	55,7	5,3
5	2,10	973	1566	12,57	12,57	84,4	259,9	8,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3978	-1,73
2	0,67	0,00	-1712	-0,75
3	1,13	0,00	228	0,10
4	1,58	0,00	2171	0,95
5	2,10	0,00	3978	1,73

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-538	619	12,57	12,57	264,7	75,0	9,9
2	0,58	87	619	12,57	12,57	16,4	24,5	1,7
3	1,13	379	619	12,57	12,57	54,6	179,6	7,0
4	1,68	87	619	12,57	12,57	16,4	24,5	1,7
5	2,10	-538	619	12,57	12,57	264,7	75,0	9,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1882	1,30
2	0,58	0,00	1061	0,73
3	1,13	0,00	0	0,00
4	1,68	0,00	-1062	-0,73
5	2,10	0,00	-1882	-1,30

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-973	4169	12,57	12,57	171,9	97,4	8,7
2	1,67	81	3026	12,57	12,57	18,6	8,2	1,3
3	3,20	-538	1882	12,57	12,57	108,6	52,1	4,8

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1567	0,68
2	1,67	0,00	-24	-0,01
3	3,20	0,00	-619	-0,27

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-973	4169	12,57	12,57	171,9	97,4	8,7
2	1,67	81	3026	12,57	12,57	18,6	8,2	1,3
3	3,20	-538	1882	12,57	12,57	108,6	52,1	4,8

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-1567	-0,68
2	1,67	0,00	24	0,01
3	3,20	0,00	619	0,27

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1765	3689	12,57	12,57	158,1	441,2	15,5
2	0,67	-112	3689	12,57	12,57	9,2	23,6	1,7
3	1,13	-642	3689	12,57	12,57	86,0	67,6	5,8
4	1,58	-112	3689	12,57	12,57	9,2	23,6	1,7
5	2,10	1765	3689	12,57	12,57	158,1	441,2	15,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4730	-2,06
2	0,67	0,00	-2052	-0,89
3	1,13	0,00	266	0,12
4	1,58	0,00	2586	1,13
5	2,10	0,00	4730	2,06

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1000	2530	12,57	12,57	440,0	152,4	18,6
2	0,58	-116	2530	12,57	12,57	0,9	30,5	2,5
3	1,13	297	2530	12,57	12,57	58,3	70,1	5,7
4	1,68	-116	2530	12,57	12,57	0,9	30,5	2,5
5	2,10	-1000	2530	12,57	12,57	440,0	152,4	18,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2662	1,84
2	0,58	0,00	1502	1,04
3	1,13	0,00	0	0,00
4	1,68	0,00	-1502	-1,04
5	2,10	0,00	-2662	-1,84

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1765	4949	12,57	12,57	397,5	164,9	15,7
2	1,67	989	3805	12,57	12,57	97,2	188,3	8,9
3	3,20	-1000	2662	12,57	12,57	230,1	92,7	8,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	3691	1,61
2	1,67	0,00	86	0,04
3	3,20	0,00	-2530	-1,10

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1765	4949	12,57	12,57	397,5	164,9	15,7
2	1,67	989	3806	12,57	12,57	97,2	188,3	8,9
3	3,20	-1000	2662	12,57	12,57	230,1	92,7	8,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3691	-1,61
2	1,67	0,00	-86	-0,04
3	3,20	0,00	2530	1,10

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1507	3175	12,57	12,57	135,1	375,7	13,3
2	0,67	-74	3175	12,57	12,57	9,3	18,9	1,3
3	1,13	-522	3175	12,57	12,57	65,0	55,4	4,7
4	1,58	-74	3175	12,57	12,57	9,3	18,9	1,3
5	2,10	1507	3175	12,57	12,57	135,1	375,7	13,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3980	-1,73
2	0,67	0,00	-1723	-0,75
3	1,13	0,00	229	0,10
4	1,58	0,00	2184	0,95
5	2,10	0,00	3980	1,73

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-745	2017	12,57	12,57	322,7	114,6	13,9
2	0,58	-120	2017	12,57	12,57	6,0	28,4	2,4
3	1,13	172	2017	12,57	12,57	36,7	25,7	3,3
4	1,68	-120	2017	12,57	12,57	6,0	28,4	2,4
5	2,10	-745	2017	12,57	12,57	322,7	114,6	13,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1882	1,30
2	0,58	0,00	1062	0,73
3	1,13	0,00	0	0,00
4	1,68	0,00	-1062	-0,73
5	2,10	0,00	-1882	-1,30

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1507	4169	12,57	12,57	341,2	140,5	13,4

2	1,67	854	3025	12,57	12,57	82,9	171,2	7,6
3	3,20	-745	1882	12,57	12,57	174,8	68,5	6,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	3176	1,38
2	1,67	0,00	85	0,04
3	3,20	0,00	-2017	-0,88

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1507	4169	12,57	12,57	341,2	140,5	13,4
2	1,67	854	3025	12,57	12,57	82,9	171,2	7,6
3	3,20	-745	1882	12,57	12,57	174,8	68,5	6,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3176	-1,38
2	1,67	0,00	-85	-0,04
3	3,20	0,00	2017	0,88

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1289	2269	12,57	12,57	112,9	337,3	11,3
2	0,67	-381	2337	12,57	12,57	46,9	40,5	3,4
3	1,13	-856	2397	12,57	12,57	192,7	79,9	7,6
4	1,58	-388	2458	12,57	12,57	45,7	41,4	3,5
5	2,10	1284	2526	12,57	12,57	114,1	326,5	11,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4202	-1,83
2	0,67	0,00	-1822	-0,79
3	1,13	0,00	234	0,10
4	1,58	0,00	2302	1,00
5	2,10	0,00	4219	1,84

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-643	1322	12,57	12,57	294,1	95,1	11,9
2	0,58	-7	1360	12,57	12,57	7,7	9,5	0,7
3	1,13	286	1408	12,57	12,57	49,2	100,8	5,4
4	1,68	-19	1456	12,57	12,57	6,9	11,5	0,8
5	2,10	-663	1493	12,57	12,57	298,3	99,3	12,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1914	1,32
2	0,58	0,00	1075	0,74
3	1,13	0,00	-10	-0,01
4	1,68	0,00	-1096	-0,76
5	2,10	0,00	-1935	-1,34

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1289	4402	12,57	12,57	263,7	124,3	11,5
2	1,67	455	3158	12,57	12,57	49,4	47,1	4,1
3	3,20	-643	1914	12,57	12,57	140,9	60,6	5,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2406	1,05
2	1,67	0,00	47	0,02
3	3,20	0,00	-1322	-0,58

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1284	4423	12,57	12,57	261,5	124,0	11,5
2	1,67	463	3179	12,57	12,57	50,1	48,7	4,2
3	3,20	-663	1935	12,57	12,57	146,6	62,3	5,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2392	-1,04
2	1,67	0,00	-22	-0,01
3	3,20	0,00	1375	0,60

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1155	2086	12,57	12,57	101,5	300,1	10,1
2	0,67	-329	2154	12,57	12,57	37,0	35,3	3,0
3	1,13	-748	2214	12,57	12,57	164,6	70,5	6,7
4	1,58	-329	2275	12,57	12,57	34,1	35,6	3,0
5	2,10	1161	2343	12,57	12,57	103,5	293,1	10,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3736	-1,63
2	0,67	0,00	-1617	-0,70
3	1,13	0,00	213	0,09
4	1,58	0,00	2052	0,89
5	2,10	0,00	3759	1,64

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-606	1187	12,57	12,57	279,5	89,2	11,2
2	0,58	0	1224	12,57	12,57	7,7	7,7	0,5
3	1,13	278	1272	12,57	12,57	47,1	101,6	5,3
4	1,68	-14	1321	12,57	12,57	6,6	10,1	0,7
5	2,10	-631	1358	12,57	12,57	286,3	93,9	11,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1826	1,26
2	0,58	0,00	1025	0,71
3	1,13	0,00	-13	-0,01
4	1,68	0,00	-1050	-0,73
5	2,10	0,00	-1852	-1,28

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1155	3913	12,57	12,57	237,2	111,2	10,3
2	1,67	413	2870	12,57	12,57	44,8	42,7	3,7
3	3,20	-606	1826	12,57	12,57	132,1	57,3	5,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2206	0,96
2	1,67	0,00	15	0,01
3	3,20	0,00	-1187	-0,52

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1161	3939	12,57	12,57	238,4	111,8	10,4
2	1,67	430	2895	12,57	12,57	46,4	46,6	3,9
3	3,20	-631	1852	12,57	12,57	139,2	59,4	5,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2225	-0,97
2	1,67	0,00	6	0,00
3	3,20	0,00	1256	0,55

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1284	2526	12,57	12,57	114,1	326,5	11,3
2	0,67	-388	2458	12,57	12,57	45,7	41,4	3,5
3	1,13	-856	2397	12,57	12,57	192,7	79,9	7,6
4	1,58	-381	2337	12,57	12,57	46,9	40,5	3,4
5	2,10	1289	2269	12,57	12,57	112,9	337,3	11,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4219	-1,84
2	0,67	0,00	-1811	-0,79
3	1,13	0,00	252	0,11
4	1,58	0,00	2309	1,01
5	2,10	0,00	4202	1,83

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
----	---	---	---	-----------------	-----------------	-----------------	-----------------	----------------

1	0,15	-663	1493	12,57	12,57	298,3	99,3	12,3
2	0,58	-19	1456	12,57	12,57	6,9	11,5	0,8
3	1,13	286	1408	12,57	12,57	49,2	100,8	5,4
4	1,68	-7	1360	12,57	12,57	7,7	9,5	0,7
5	2,10	-643	1322	12,57	12,57	294,1	95,1	11,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1935	1,34
2	0,58	0,00	1096	0,76
3	1,13	0,00	10	0,01
4	1,68	0,00	-1075	-0,74
5	2,10	0,00	-1914	-1,32

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1284	4423	12,57	12,57	261,5	124,0	11,5
2	1,67	463	3179	12,57	12,57	50,1	48,7	4,2
3	3,20	-663	1935	12,57	12,57	146,6	62,3	5,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2392	1,04
2	1,67	0,00	22	0,01
3	3,20	0,00	-1375	-0,60

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1289	4402	12,57	12,57	263,7	124,3	11,5
2	1,67	455	3158	12,57	12,57	49,4	47,1	4,1
3	3,20	-643	1914	12,57	12,57	140,9	60,6	5,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2406	-1,05
2	1,67	0,00	-47	-0,02
3	3,20	0,00	1322	0,58

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1161	2343	12,57	12,57	103,5	293,1	10,2
2	0,67	-329	2275	12,57	12,57	34,1	35,6	3,0
3	1,13	-748	2214	12,57	12,57	164,6	70,5	6,7
4	1,58	-329	2154	12,57	12,57	37,0	35,3	3,0
5	2,10	1155	2086	12,57	12,57	101,5	300,1	10,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3759	-1,64
2	0,67	0,00	-1619	-0,71
3	1,13	0,00	216	0,09
4	1,58	0,00	2047	0,89
5	2,10	0,00	3736	1,63

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-631	1358	12,57	12,57	286,3	93,9	11,7
2	0,58	-14	1321	12,57	12,57	6,6	10,1	0,7
3	1,13	278	1272	12,57	12,57	47,1	101,6	5,3
4	1,68	0	1224	12,57	12,57	7,7	7,7	0,5
5	2,10	-606	1187	12,57	12,57	279,5	89,2	11,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1852	1,28
2	0,58	0,00	1050	0,73
3	1,13	0,00	13	0,01
4	1,68	0,00	-1025	-0,71
5	2,10	0,00	-1826	-1,26

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1161	3939	12,57	12,57	238,4	111,8	10,4
2	1,67	430	2895	12,57	12,57	46,4	46,6	3,9
3	3,20	-631	1852	12,57	12,57	139,2	59,4	5,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2225	0,97
2	1,67	0,00	-6	0,00
3	3,20	0,00	-1256	-0,55

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1155	3913	12,57	12,57	237,2	111,2	10,3
2	1,67	413	2870	12,57	12,57	44,8	42,7	3,7
3	3,20	-606	1826	12,57	12,57	132,1	57,3	5,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2206	-0,96
2	1,67	0,00	-15	-0,01
3	3,20	0,00	1187	0,52

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1289	2269	12,57	12,57	112,9	337,3	11,3
2	0,67	-381	2337	12,57	12,57	46,9	40,5	3,4
3	1,13	-856	2397	12,57	12,57	192,7	79,9	7,6
4	1,58	-388	2458	12,57	12,57	45,7	41,4	3,5
5	2,10	1284	2526	12,57	12,57	114,1	326,5	11,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4202	-1,83
2	0,67	0,00	-1822	-0,79
3	1,13	0,00	234	0,10
4	1,58	0,00	2302	1,00
5	2,10	0,00	4219	1,84

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-643	1322	12,57	12,57	294,1	95,1	11,9
2	0,58	-7	1360	12,57	12,57	7,7	9,5	0,7
3	1,13	286	1408	12,57	12,57	49,2	100,8	5,4
4	1,68	-19	1456	12,57	12,57	6,9	11,5	0,8
5	2,10	-663	1493	12,57	12,57	298,3	99,3	12,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1914	1,32
2	0,58	0,00	1075	0,74
3	1,13	0,00	-10	-0,01
4	1,68	0,00	-1096	-0,76
5	2,10	0,00	-1935	-1,34

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1289	4402	12,57	12,57	263,7	124,3	11,5
2	1,67	455	3158	12,57	12,57	49,4	47,1	4,1
3	3,20	-643	1914	12,57	12,57	140,9	60,6	5,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2406	1,05
2	1,67	0,00	47	0,02
3	3,20	0,00	-1322	-0,58

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1284	4423	12,57	12,57	261,5	124,0	11,5
2	1,67	463	3179	12,57	12,57	50,1	48,7	4,2
3	3,20	-663	1935	12,57	12,57	146,6	62,3	5,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2392	-1,04
2	1,67	0,00	-22	-0,01
3	3,20	0,00	1375	0,60

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1155	2086	12,57	12,57	101,5	300,1	10,1
2	0,67	-329	2154	12,57	12,57	37,0	35,3	3,0
3	1,13	-748	2214	12,57	12,57	164,6	70,5	6,7
4	1,58	-329	2275	12,57	12,57	34,1	35,6	3,0
5	2,10	1161	2343	12,57	12,57	103,5	293,1	10,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3736	-1,63
2	0,67	0,00	-1617	-0,70
3	1,13	0,00	213	0,09
4	1,58	0,00	2052	0,89
5	2,10	0,00	3759	1,64

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-606	1187	12,57	12,57	279,5	89,2	11,2
2	0,58	0	1224	12,57	12,57	7,7	7,7	0,5
3	1,13	278	1272	12,57	12,57	47,1	101,6	5,3
4	1,68	-14	1321	12,57	12,57	6,6	10,1	0,7
5	2,10	-631	1358	12,57	12,57	286,3	93,9	11,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1826	1,26
2	0,58	0,00	1025	0,71
3	1,13	0,00	-13	-0,01
4	1,68	0,00	-1050	-0,73
5	2,10	0,00	-1852	-1,28

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1155	3913	12,57	12,57	237,2	111,2	10,3
2	1,67	413	2870	12,57	12,57	44,8	42,7	3,7
3	3,20	-606	1826	12,57	12,57	132,1	57,3	5,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2206	0,96
2	1,67	0,00	15	0,01
3	3,20	0,00	-1187	-0,52

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1161	3939	12,57	12,57	238,4	111,8	10,4
2	1,67	430	2895	12,57	12,57	46,4	46,6	3,9
3	3,20	-631	1852	12,57	12,57	139,2	59,4	5,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2225	-0,97
2	1,67	0,00	6	0,00
3	3,20	0,00	1256	0,55

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1284	2526	12,57	12,57	114,1	326,5	11,3
2	0,67	-388	2458	12,57	12,57	45,7	41,4	3,5
3	1,13	-856	2397	12,57	12,57	192,7	79,9	7,6
4	1,58	-381	2337	12,57	12,57	46,9	40,5	3,4
5	2,10	1289	2269	12,57	12,57	112,9	337,3	11,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4219	-1,84
2	0,67	0,00	-1811	-0,79
3	1,13	0,00	252	0,11
4	1,58	0,00	2309	1,01
5	2,10	0,00	4202	1,83

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-663	1493	12,57	12,57	298,3	99,3	12,3
2	0,58	-19	1456	12,57	12,57	6,9	11,5	0,8

3	1,13	286	1408	12,57	12,57	49,2	100,8	5,4
4	1,68	-7	1360	12,57	12,57	7,7	9,5	0,7
5	2,10	-643	1322	12,57	12,57	294,1	95,1	11,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1935	1,34
2	0,58	0,00	1096	0,76
3	1,13	0,00	10	0,01
4	1,68	0,00	-1075	-0,74
5	2,10	0,00	-1914	-1,32

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1284	4423	12,57	12,57	261,5	124,0	11,5
2	1,67	463	3179	12,57	12,57	50,1	48,7	4,2
3	3,20	-663	1935	12,57	12,57	146,6	62,3	5,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2392	1,04
2	1,67	0,00	22	0,01
3	3,20	0,00	-1375	-0,60

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1289	4402	12,57	12,57	263,7	124,3	11,5
2	1,67	455	3158	12,57	12,57	49,4	47,1	4,1
3	3,20	-643	1914	12,57	12,57	140,9	60,6	5,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2406	-1,05
2	1,67	0,00	-47	-0,02
3	3,20	0,00	1322	0,58

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1161	2343	12,57	12,57	103,5	293,1	10,2
2	0,67	-329	2275	12,57	12,57	34,1	35,6	3,0
3	1,13	-748	2214	12,57	12,57	164,6	70,5	6,7
4	1,58	-329	2154	12,57	12,57	37,0	35,3	3,0
5	2,10	1155	2086	12,57	12,57	101,5	300,1	10,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3759	-1,64
2	0,67	0,00	-1619	-0,71
3	1,13	0,00	216	0,09
4	1,58	0,00	2047	0,89
5	2,10	0,00	3736	1,63

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-631	1358	12,57	12,57	286,3	93,9	11,7
2	0,58	-14	1321	12,57	12,57	6,6	10,1	0,7
3	1,13	278	1272	12,57	12,57	47,1	101,6	5,3
4	1,68	0	1224	12,57	12,57	7,7	7,7	0,5
5	2,10	-606	1187	12,57	12,57	279,5	89,2	11,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1852	1,28
2	0,58	0,00	1050	0,73
3	1,13	0,00	13	0,01
4	1,68	0,00	-1025	-0,71
5	2,10	0,00	-1826	-1,26

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1161	3939	12,57	12,57	238,4	111,8	10,4
2	1,67	430	2895	12,57	12,57	46,4	46,6	3,9
3	3,20	-631	1852	12,57	12,57	139,2	59,4	5,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2225	0,97

2	1,67	0,00	-6	0,00
3	3,20	0,00	-1256	-0,55

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1155	3913	12,57	12,57	237,2	111,2	10,3
2	1,67	413	2870	12,57	12,57	44,8	42,7	3,7
3	3,20	-606	1826	12,57	12,57	132,1	57,3	5,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2206	-0,96
2	1,67	0,00	-15	-0,01
3	3,20	0,00	1187	0,52

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1289	2269	12,57	12,57	112,9	337,3	11,3
2	0,67	-381	2337	12,57	12,57	46,9	40,5	3,4
3	1,13	-856	2397	12,57	12,57	192,7	79,9	7,6
4	1,58	-388	2458	12,57	12,57	45,7	41,4	3,5
5	2,10	1284	2526	12,57	12,57	114,1	326,5	11,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4202	-1,83
2	0,67	0,00	-1822	-0,79
3	1,13	0,00	234	0,10
4	1,58	0,00	2302	1,00
5	2,10	0,00	4219	1,84

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-643	1322	12,57	12,57	294,1	95,1	11,9
2	0,58	-7	1360	12,57	12,57	7,7	9,5	0,7
3	1,13	286	1408	12,57	12,57	49,2	100,8	5,4
4	1,68	-19	1456	12,57	12,57	6,9	11,5	0,8
5	2,10	-663	1493	12,57	12,57	298,3	99,3	12,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1914	1,32
2	0,58	0,00	1075	0,74
3	1,13	0,00	-10	-0,01
4	1,68	0,00	-1096	-0,76
5	2,10	0,00	-1935	-1,34

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1289	4402	12,57	12,57	263,7	124,3	11,5
2	1,67	455	3158	12,57	12,57	49,4	47,1	4,1
3	3,20	-643	1914	12,57	12,57	140,9	60,6	5,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2406	1,05
2	1,67	0,00	47	0,02
3	3,20	0,00	-1322	-0,58

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1284	4423	12,57	12,57	261,5	124,0	11,5
2	1,67	463	3179	12,57	12,57	50,1	48,7	4,2
3	3,20	-663	1935	12,57	12,57	146,6	62,3	5,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2392	-1,04
2	1,67	0,00	-22	-0,01
3	3,20	0,00	1375	0,60

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1155	2086	12,57	12,57	101,5	300,1	10,1

2	0,67	-329	2154	12,57	12,57	37,0	35,3	3,0
3	1,13	-748	2214	12,57	12,57	164,6	70,5	6,7
4	1,58	-329	2275	12,57	12,57	34,1	35,6	3,0
5	2,10	1161	2343	12,57	12,57	103,5	293,1	10,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3736	-1,63
2	0,67	0,00	-1617	-0,70
3	1,13	0,00	213	0,09
4	1,58	0,00	2052	0,89
5	2,10	0,00	3759	1,64

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-606	1187	12,57	12,57	279,5	89,2	11,2
2	0,58	0	1224	12,57	12,57	7,7	7,7	0,5
3	1,13	278	1272	12,57	12,57	47,1	101,6	5,3
4	1,68	-14	1321	12,57	12,57	6,6	10,1	0,7
5	2,10	-631	1358	12,57	12,57	286,3	93,9	11,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1826	1,26
2	0,58	0,00	1025	0,71
3	1,13	0,00	-13	-0,01
4	1,68	0,00	-1050	-0,73
5	2,10	0,00	-1852	-1,28

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1155	3913	12,57	12,57	237,2	111,2	10,3
2	1,67	413	2870	12,57	12,57	44,8	42,7	3,7
3	3,20	-606	1826	12,57	12,57	132,1	57,3	5,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2206	0,96
2	1,67	0,00	15	0,01
3	3,20	0,00	-1187	-0,52

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1161	3939	12,57	12,57	238,4	111,8	10,4
2	1,67	430	2895	12,57	12,57	46,4	46,6	3,9
3	3,20	-631	1852	12,57	12,57	139,2	59,4	5,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2225	-0,97
2	1,67	0,00	6	0,00
3	3,20	0,00	1256	0,55

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1284	2526	12,57	12,57	114,1	326,5	11,3
2	0,67	-388	2458	12,57	12,57	45,7	41,4	3,5
3	1,13	-856	2397	12,57	12,57	192,7	79,9	7,6
4	1,58	-381	2337	12,57	12,57	46,9	40,5	3,4
5	2,10	1289	2269	12,57	12,57	112,9	337,3	11,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-4219	-1,84
2	0,67	0,00	-1811	-0,79
3	1,13	0,00	252	0,11
4	1,58	0,00	2309	1,01
5	2,10	0,00	4202	1,83

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-663	1493	12,57	12,57	298,3	99,3	12,3
2	0,58	-19	1456	12,57	12,57	6,9	11,5	0,8
3	1,13	286	1408	12,57	12,57	49,2	100,8	5,4
4	1,68	-7	1360	12,57	12,57	7,7	9,5	0,7
5	2,10	-643	1322	12,57	12,57	294,1	95,1	11,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1935	1,34
2	0,58	0,00	1096	0,76
3	1,13	0,00	10	0,01
4	1,68	0,00	-1075	-0,74
5	2,10	0,00	-1914	-1,32

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1284	4423	12,57	12,57	261,5	124,0	11,5
2	1,67	463	3179	12,57	12,57	50,1	48,7	4,2
3	3,20	-663	1935	12,57	12,57	146,6	62,3	5,9

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2392	1,04
2	1,67	0,00	22	0,01
3	3,20	0,00	-1375	-0,60

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1289	4402	12,57	12,57	263,7	124,3	11,5
2	1,67	455	3158	12,57	12,57	49,4	47,1	4,1
3	3,20	-643	1914	12,57	12,57	140,9	60,6	5,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2406	-1,05
2	1,67	0,00	-47	-0,02
3	3,20	0,00	1322	0,58

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1161	2343	12,57	12,57	103,5	293,1	10,2
2	0,67	-329	2275	12,57	12,57	34,1	35,6	3,0
3	1,13	-748	2214	12,57	12,57	164,6	70,5	6,7
4	1,58	-329	2154	12,57	12,57	37,0	35,3	3,0
5	2,10	1155	2086	12,57	12,57	101,5	300,1	10,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-3759	-1,64
2	0,67	0,00	-1619	-0,71
3	1,13	0,00	216	0,09
4	1,58	0,00	2047	0,89
5	2,10	0,00	3736	1,63

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 20,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-631	1358	12,57	12,57	286,3	93,9	11,7
2	0,58	-14	1321	12,57	12,57	6,6	10,1	0,7
3	1,13	278	1272	12,57	12,57	47,1	101,6	5,3
4	1,68	0	1224	12,57	12,57	7,7	7,7	0,5
5	2,10	-606	1187	12,57	12,57	279,5	89,2	11,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	1852	1,28
2	0,58	0,00	1050	0,73
3	1,13	0,00	13	0,01
4	1,68	0,00	-1025	-0,71
5	2,10	0,00	-1826	-1,26

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1161	3939	12,57	12,57	238,4	111,8	10,4
2	1,67	430	2895	12,57	12,57	46,4	46,6	3,9
3	3,20	-631	1852	12,57	12,57	139,2	59,4	5,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	2225	0,97
2	1,67	0,00	-6	0,00
3	3,20	0,00	-1256	-0,55

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-1155	3913	12,57	12,57	237,2	111,2	10,3
2	1,67	413	2870	12,57	12,57	44,8	42,7	3,7
3	3,20	-606	1826	12,57	12,57	132,1	57,3	5,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,15	0,00	-2206	-0,96
2	1,67	0,00	-15	-0,01
3	3,20	0,00	1187	0,52

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione
 X_i Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
 M_p Momento, espresse in kgm
 M_n Momento, espresse in kgm
 w_k Ampiezza fessure, espresse in mm
 w_{lim} Apertura limite fessure, espresse in mm
 s Distanza media tra le fessure, espresse in mm
 ε_{sm} Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1696	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-620	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-1273	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-620	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1696	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-1207	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	67	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	661	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	67	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-1207	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1696	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	529	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1207	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1696	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	529	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1207	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1071	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-800	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-1326	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-800	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1071	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-731	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	153	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	566	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	153	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-731	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1071	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	-16	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-731	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1071	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	-16	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-731	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	973	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-603	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-1047	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-603	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	973	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-538	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	87	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	379	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	87	0,00	0,30	0,00	0,00000

5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-538	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-973	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	81	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-538	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLE (Quasi Permanente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-973	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	81	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-538	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1583	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-293	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-822	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-293	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1583	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-930	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-45	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	368	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-45	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-930	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1583	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	724	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-930	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1583	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	724	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-930	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	973	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-603	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-1047	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-603	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	973	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-538	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	87	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	379	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	87	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-538	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-973	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	81	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-538	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-973	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	81	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-538	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1765	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-112	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-642	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-112	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1765	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-1000	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-116	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	297	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-116	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-1000	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1765	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	989	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1000	0,00	100,00	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1765	0,00	100,00	0,00	0,00000

2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	989	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-1000	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1507	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-74	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-522	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-74	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1507	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-745	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-120	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	172	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-120	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-745	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1507	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	854	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-745	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1507	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	854	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-745	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1289	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-381	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-856	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-388	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1284	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-643	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-7	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	286	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-19	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-663	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1289	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	455	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-643	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1284	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	463	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-663	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1155	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-748	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1161	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-606	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	0	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	278	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-14	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-631	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1155	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	413	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-606	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1161	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	430	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-631	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1284	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-388	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-856	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-381	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1289	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-663	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-19	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	286	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-7	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-643	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1284	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	463	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-663	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1289	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	455	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-643	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1161	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-748	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1155	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-631	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-14	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	278	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	0	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-606	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1161	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	430	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-631	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1155	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	413	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-606	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1289	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-381	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-856	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-388	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1284	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-643	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-7	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	286	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-19	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-663	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1289	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	455	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-643	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1284	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	463	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-663	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1155	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-748	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1161	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-606	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	0	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	278	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-14	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-631	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
----	---	-----------------	-----------------	----	----	---	---	------------------	----------------	-----------------

1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1155	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	413	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-606	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1161	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	430	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-631	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1284	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-388	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-856	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-381	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1289	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-663	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-19	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	286	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-7	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-643	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1284	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	463	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-663	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1289	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	455	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-643	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1161	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-748	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1155	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-631	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-14	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	278	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	0	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-606	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1161	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	430	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-631	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1155	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	413	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-606	0,00	0,40	0,00	0,00000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1289	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-381	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-856	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-388	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1284	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-643	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-7	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	286	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-19	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-663	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1289	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	455	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-643	0,00	0,30	0,00	0,00000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]										
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1284	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	463	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-663	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1155	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-748	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1161	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-606	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	278	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-14	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-631	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1155	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	413	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-606	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1161	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	430	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-631	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1284	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-388	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-856	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-381	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1289	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-663	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-19	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	286	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	-7	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-643	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1284	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	463	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-663	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1289	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	455	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-643	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	1161	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,67	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	5008	-5008	-748	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,58	12,57	12,57	5008	-5008	-329	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	5008	-5008	1155	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	2283	-2283	-631	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	0,57	12,57	12,57	2283	-2283	-14	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	1,13	12,57	12,57	2283	-2283	278	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	1,68	12,57	12,57	2283	-2283	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	2,10	12,57	12,57	2283	-2283	-606	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1161	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	430	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-631	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	12,57	12,57	5008	-5008	-1155	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	1,67	12,57	12,57	5008	-5008	413	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	3,20	12,57	12,57	5008	-5008	-606	0,00	0,30	0,00	0,00000

Involuppo spostamenti nodali**Involuppo spostamenti fondazione**

X [m]	u _{xmin} [cm]	u _{xmax} [cm]	u _{ymin} [cm]	u _{ymin} [cm]	u _{ymin} [cm]
0,15	-0,0598	0,0606	0,1393	0,3215	0,3215
0,67	-0,0600	0,0604	0,1425	0,3167	0,3167
1,13	-0,0602	0,0602	0,1441	0,3144	0,3144
1,58	-0,0604	0,0600	0,1425	0,3167	0,3167
2,02	-0,0606	0,0598	0,1393	0,3215	0,3215

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-0,0721	0,0729	0,1402	0,3236
0,58	-0,0723	0,0728	0,1398	0,3291
1,13	-0,0725	0,0725	0,1419	0,3347
1,68	-0,0728	0,0723	0,1398	0,3291
2,10	-0,0729	0,0721	0,1402	0,3236

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-0,0598	0,0606	0,1393	0,3215
1,67	-0,0533	0,0796	0,1398	0,3226
3,20	-0,0721	0,0729	0,1402	0,3236

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-0,0606	0,0598	0,1393	0,3215
1,67	-0,0796	0,0533	0,1398	0,3226
3,20	-0,0729	0,0721	0,1402	0,3236

Inviluppo sollecitazioni nodali**Inviluppo sollecitazioni fondazione**

X [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,15	-2362	-973	-7970	-3458	1566	5157
0,67	-279	884	-3452	-1474	1566	5157
1,13	131	1773	155	432	1566	5157
1,58	-279	884	1875	4323	1566	5157
2,10	-2362	-973	3458	7970	1566	5157

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,15	-1668	-538	1776	5358	619	3662
0,58	-239	153	997	3022	619	3662
1,13	54	943	-14	14	619	3662
1,68	-239	153	-3022	-997	619	3662
2,10	-1668	-538	-5358	-1776	619	3662

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,15	-2362	-973	1567	5160	3615	8331
1,67	-16	1568	-65	157	2695	6844
3,20	-1668	-538	-3662	-619	1776	5358

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,15	-2362	-973	-5160	-1567	3615	8331
1,67	-16	1568	-157	65	2695	6845
3,20	-1668	-538	619	3662	1776	5358

Inviluppo pressioni terreno**Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione**

X [m]	σ _{tmin} [kg/cmq]	σ _{tmax} [kg/cmq]
0,15	0,42	0,96
0,67	0,43	0,95
1,13	0,43	0,94
1,58	0,43	0,95
2,10	0,42	0,96

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	12,57	12,57	7,07
0,67	12,57	12,57	10,17
1,13	12,57	12,57	9,77
1,58	12,57	12,57	9,77
2,10	12,57	12,57	7,07

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	15026	0	0	0,00
0,67	15026	0	0	0,00
1,13	15026	0	0	0,00
1,58	15026	0	0	0,00
2,10	15026	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 20,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	12,57	12,57	5,24
0,58	12,57	12,57	20,20
1,13	12,57	12,57	10,32
1,68	12,57	12,57	20,20
2,10	12,57	12,57	5,24

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	11754	0	0	0,00
0,58	11754	0	0	0,00

1,13	11754	0	0	0,00
1,68	11754	0	0	0,00
2,10	11754	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	12,57	12,57	7,69
1,67	12,57	12,57	11,95
3,20	12,57	12,57	6,97

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	15520	0	0	0,00
1,67	15319	0	0	0,00
3,20	15118	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	12,57	12,57	7,69
1,67	12,57	12,57	11,95
3,20	12,57	12,57	6,97

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	15520	0	0	0,00
1,67	15319	0	0	0,00
3,20	15118	0	0	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	12,57	12,57	15,53	441,25	158,09
0,67	12,57	12,57	7,02	71,12	202,93
1,13	12,57	12,57	11,48	116,39	374,12
1,58	12,57	12,57	7,02	71,12	202,93
2,10	12,57	12,57	15,53	441,25	158,09

X	τ _c	A _{sw}
0,15	-2,6	0,00
0,67	-1,1	0,00
1,13	0,1	0,00
1,58	1,4	0,00
2,10	2,6	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 20,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	12,57	12,57	22,27	175,12	566,23
0,58	12,57	12,57	2,90	55,99	25,99
1,13	12,57	12,57	12,39	276,56	104,52
1,68	12,57	12,57	2,90	55,99	25,99
2,10	12,57	12,57	22,27	175,12	566,23

X	τ _c	A _{sw}
0,15	2,7	0,00
0,58	1,5	0,00
1,13	0,0	0,00
1,68	-1,5	0,00
2,10	-2,7	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	12,57	12,57	15,68	165,03	397,48
1,67	12,57	12,57	8,86	188,31	97,23
3,20	12,57	12,57	10,76	114,97	256,49

Y	τ _c	A _{sw}
0,15	1,6	0,00
1,67	0,0	0,00
3,20	-1,1	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	12,57	12,57	15,68	165,03	397,48
1,67	12,57	12,57	8,86	188,31	97,23
3,20	12,57	12,57	10,76	114,97	256,49

Y	τ _c	A _{sw}

0,15	-1,6	0,00
1,67	0,0	0,00
3,20	1,1	0,00

Verifiche geotecniche

Simbologia adottata

IC	Indice della combinazione
Nc, Nq, Ng	Fattori di capacità portante
Nc, Nq, Ng	Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.
qu	Portanza ultima del terreno, espressa in [kg/cm ²]
Qu	Portanza ultima del terreno, espressa in [kg]/m
Qy	Carico verticale al piano di posa, espressa in [kg]/m
FS	Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Ny	N'c	N'q	N'y	qu	Qu	Qy	FS
1	46,12	33,30	33,92	64,06	41,54	33,92	33,30	749173	13299	56,33
2	28,42	16,92	13,38	39,48	21,74	13,38	16,49	371030	10638	34,88
3	46,12	33,30	33,92	64,06	41,54	33,92	33,30	749173	18564	40,36
4	28,42	16,92	13,38	39,48	21,74	13,38	16,49	371030	15123	24,53
5	46,12	33,30	33,92	64,06	41,54	33,92	33,30	749173	15405	48,63
6	28,42	16,92	13,38	39,48	21,74	13,38	16,49	371030	12432	29,85
7	46,12	33,30	33,92	64,06	41,54	33,92	33,30	749173	15405	48,63
8	28,42	16,92	13,38	39,48	21,74	13,38	16,49	371030	12432	29,85
9	46,12	33,30	33,92	11,61	8,55	3,12	6,00	134894	11176	12,07
10	46,12	33,30	33,92	4,75	4,23	0,93	2,83	63702	8426	7,56
11	46,12	33,30	33,92	11,61	8,55	3,12	6,00	134894	11176	12,07
12	46,12	33,30	33,92	4,75	4,23	0,93	2,83	63702	8426	7,56
13	46,12	33,30	33,92	4,75	4,23	0,93	2,83	63702	8426	7,56
14	46,12	33,30	33,92	11,61	8,55	3,12	6,00	134894	11176	12,07
15	46,12	33,30	33,92	11,61	8,55	3,12	6,00	134894	11176	12,07
16	46,12	33,30	33,92	4,75	4,23	0,93	2,83	63702	8426	7,56

Schema Strutturale

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [cm ²]	Inerzia [cm ⁴]
Fondazione	3000,00	225000,00
Piedritto sinistro	3000,00	225000,00
Piedritto destro	3000,00	225000,00
Traverso	2000,00	66666,67

Simbologia adottata ed unità di misura

N	indice elemento
N _i	indice nodo iniziale elemento
N _j	indice nodo finale elemento
(X _i , Y _i)	coordinate nodo iniziale, espresse in cm
(X _j , Y _j)	coordinate nodo finale, espresse in cm
Dest	appartenenza elemento

N	N _i	N _j	X _i	Y _i	X _j	Y _j	Dest
1	1	2	15,00	15,00	22,50	15,00	Fond
2	2	3	22,50	15,00	30,00	15,00	Fond
3	3	4	30,00	15,00	39,17	15,00	Fond
4	4	5	39,17	15,00	48,33	15,00	Fond
5	5	6	48,33	15,00	57,50	15,00	Fond
6	6	7	57,50	15,00	66,67	15,00	Fond
7	7	8	66,67	15,00	75,83	15,00	Fond
8	8	9	75,83	15,00	85,00	15,00	Fond
9	9	10	85,00	15,00	94,17	15,00	Fond
10	10	11	94,17	15,00	103,33	15,00	Fond
11	11	12	103,33	15,00	112,50	15,00	Fond
12	12	13	112,50	15,00	121,67	15,00	Fond
13	13	14	121,67	15,00	130,83	15,00	Fond
14	14	15	130,83	15,00	140,00	15,00	Fond
15	15	16	140,00	15,00	149,17	15,00	Fond
16	16	17	149,17	15,00	158,33	15,00	Fond
17	17	18	158,33	15,00	167,50	15,00	Fond
18	18	19	167,50	15,00	176,67	15,00	Fond
19	19	20	176,67	15,00	185,83	15,00	Fond
20	20	21	185,83	15,00	195,00	15,00	Fond
21	21	22	195,00	15,00	202,50	15,00	Fond
22	22	23	202,50	15,00	210,00	15,00	Fond
23	1	49	15,00	15,00	15,00	23,97	PiedL
24	49	50	15,00	23,97	15,00	32,94	PiedL
25	50	51	15,00	32,94	15,00	41,91	PiedL
26	51	52	15,00	41,91	15,00	50,88	PiedL
27	52	53	15,00	50,88	15,00	59,85	PiedL
28	53	54	15,00	59,85	15,00	68,82	PiedL
29	54	55	15,00	68,82	15,00	77,79	PiedL
30	55	56	15,00	77,79	15,00	86,76	PiedL
31	56	57	15,00	86,76	15,00	95,74	PiedL
32	57	58	15,00	95,74	15,00	104,71	PiedL
33	58	59	15,00	104,71	15,00	113,68	PiedL
34	59	60	15,00	113,68	15,00	122,65	PiedL
35	60	61	15,00	122,65	15,00	131,62	PiedL
36	61	62	15,00	131,62	15,00	140,59	PiedL
37	62	63	15,00	140,59	15,00	149,56	PiedL
38	63	64	15,00	149,56	15,00	158,53	PiedL
39	64	65	15,00	158,53	15,00	167,50	PiedL
40	65	66	15,00	167,50	15,00	176,47	PiedL

41	66	67	15,00	176,47	15,00	185,44	PiedL
42	67	68	15,00	185,44	15,00	194,41	PiedL
43	68	69	15,00	194,41	15,00	203,38	PiedL
44	69	70	15,00	203,38	15,00	212,35	PiedL
45	70	71	15,00	212,35	15,00	221,32	PiedL
46	71	72	15,00	221,32	15,00	230,29	PiedL
47	72	73	15,00	230,29	15,00	239,26	PiedL
48	73	74	15,00	239,26	15,00	248,24	PiedL
49	74	75	15,00	248,24	15,00	257,21	PiedL
50	75	76	15,00	257,21	15,00	266,18	PiedL
51	76	77	15,00	266,18	15,00	275,15	PiedL
52	77	78	15,00	275,15	15,00	284,12	PiedL
53	78	79	15,00	284,12	15,00	293,09	PiedL
54	79	80	15,00	293,09	15,00	302,06	PiedL
55	80	81	15,00	302,06	15,00	311,03	PiedL
56	81	181	15,00	311,03	15,00	320,00	PiedL
57	23	115	210,00	15,00	210,00	23,97	PiedR
58	115	116	210,00	23,97	210,00	32,94	PiedR
59	116	117	210,00	32,94	210,00	41,91	PiedR
60	117	118	210,00	41,91	210,00	50,88	PiedR
61	118	119	210,00	50,88	210,00	59,85	PiedR
62	119	120	210,00	59,85	210,00	68,82	PiedR
63	120	121	210,00	68,82	210,00	77,79	PiedR
64	121	122	210,00	77,79	210,00	86,76	PiedR
65	122	123	210,00	86,76	210,00	95,74	PiedR
66	123	124	210,00	95,74	210,00	104,71	PiedR
67	124	125	210,00	104,71	210,00	113,68	PiedR
68	125	126	210,00	113,68	210,00	122,65	PiedR
69	126	127	210,00	122,65	210,00	131,62	PiedR
70	127	128	210,00	131,62	210,00	140,59	PiedR
71	128	129	210,00	140,59	210,00	149,56	PiedR
72	129	130	210,00	149,56	210,00	158,53	PiedR
73	130	131	210,00	158,53	210,00	167,50	PiedR
74	131	132	210,00	167,50	210,00	176,47	PiedR
75	132	133	210,00	176,47	210,00	185,44	PiedR
76	133	134	210,00	185,44	210,00	194,41	PiedR
77	134	135	210,00	194,41	210,00	203,38	PiedR
78	135	136	210,00	203,38	210,00	212,35	PiedR
79	136	137	210,00	212,35	210,00	221,32	PiedR
80	137	138	210,00	221,32	210,00	230,29	PiedR
81	138	139	210,00	230,29	210,00	239,26	PiedR
82	139	140	210,00	239,26	210,00	248,24	PiedR
83	140	141	210,00	248,24	210,00	257,21	PiedR
84	141	142	210,00	257,21	210,00	266,18	PiedR
85	142	143	210,00	266,18	210,00	275,15	PiedR
86	143	144	210,00	275,15	210,00	284,12	PiedR
87	144	145	210,00	284,12	210,00	293,09	PiedR
88	145	146	210,00	293,09	210,00	302,06	PiedR
89	146	147	210,00	302,06	210,00	311,03	PiedR
90	147	197	210,00	311,03	210,00	320,00	PiedR
91	181	182	15,00	320,00	22,50	320,00	Trav
92	182	183	22,50	320,00	30,00	320,00	Trav
93	183	184	30,00	320,00	43,75	320,00	Trav
94	184	185	43,75	320,00	57,50	320,00	Trav
95	185	186	57,50	320,00	71,25	320,00	Trav
96	186	187	71,25	320,00	85,00	320,00	Trav
97	187	188	85,00	320,00	98,75	320,00	Trav
98	188	189	98,75	320,00	112,50	320,00	Trav
99	189	190	112,50	320,00	126,25	320,00	Trav
100	190	191	126,25	320,00	140,00	320,00	Trav
101	191	192	140,00	320,00	153,75	320,00	Trav
102	192	193	153,75	320,00	167,50	320,00	Trav
103	193	194	167,50	320,00	181,25	320,00	Trav
104	194	195	181,25	320,00	195,00	320,00	Trav
105	195	196	195,00	320,00	202,50	320,00	Trav
106	196	197	202,50	320,00	210,00	320,00	Trav
107	1	24	15,00	15,00	15,00	-85,00	MollaF
108	2	25	22,50	15,00	22,50	-85,00	MollaF
109	3	26	30,00	15,00	30,00	-85,00	MollaF
110	4	27	39,17	15,00	39,17	-85,00	MollaF
111	5	28	48,33	15,00	48,33	-85,00	MollaF
112	6	29	57,50	15,00	57,50	-85,00	MollaF
113	7	30	66,67	15,00	66,67	-85,00	MollaF
114	8	31	75,83	15,00	75,83	-85,00	MollaF
115	9	32	85,00	15,00	85,00	-85,00	MollaF
116	10	33	94,17	15,00	94,17	-85,00	MollaF
117	11	34	103,33	15,00	103,33	-85,00	MollaF
118	12	35	112,50	15,00	112,50	-85,00	MollaF
119	13	36	121,67	15,00	121,67	-85,00	MollaF
120	14	37	130,83	15,00	130,83	-85,00	MollaF
121	15	38	140,00	15,00	140,00	-85,00	MollaF
122	16	39	149,17	15,00	149,17	-85,00	MollaF

123	17	40	158,33	15,00	158,33	-85,00	MollaF
124	18	41	167,50	15,00	167,50	-85,00	MollaF
125	19	42	176,67	15,00	176,67	-85,00	MollaF
126	20	43	185,83	15,00	185,83	-85,00	MollaF
127	21	44	195,00	15,00	195,00	-85,00	MollaF
128	22	45	202,50	15,00	202,50	-85,00	MollaF
129	23	46	210,00	15,00	210,00	-85,00	MollaF
130	1	47	15,00	15,00	-85,00	15,00	MollaPL
131	49	82	15,00	23,97	-85,00	23,97	MollaPL
132	50	83	15,00	32,94	-85,00	32,94	MollaPL
133	51	84	15,00	41,91	-85,00	41,91	MollaPL
134	52	85	15,00	50,88	-85,00	50,88	MollaPL
135	53	86	15,00	59,85	-85,00	59,85	MollaPL
136	54	87	15,00	68,82	-85,00	68,82	MollaPL
137	55	88	15,00	77,79	-85,00	77,79	MollaPL
138	56	89	15,00	86,76	-85,00	86,76	MollaPL
139	57	90	15,00	95,74	-85,00	95,74	MollaPL
140	58	91	15,00	104,71	-85,00	104,71	MollaPL
141	59	92	15,00	113,68	-85,00	113,68	MollaPL
142	60	93	15,00	122,65	-85,00	122,65	MollaPL
143	61	94	15,00	131,62	-85,00	131,62	MollaPL
144	62	95	15,00	140,59	-85,00	140,59	MollaPL
145	63	96	15,00	149,56	-85,00	149,56	MollaPL
146	64	97	15,00	158,53	-85,00	158,53	MollaPL
147	65	98	15,00	167,50	-85,00	167,50	MollaPL
148	66	99	15,00	176,47	-85,00	176,47	MollaPL
149	67	100	15,00	185,44	-85,00	185,44	MollaPL
150	68	101	15,00	194,41	-85,00	194,41	MollaPL
151	69	102	15,00	203,38	-85,00	203,38	MollaPL
152	70	103	15,00	212,35	-85,00	212,35	MollaPL
153	71	104	15,00	221,32	-85,00	221,32	MollaPL
154	72	105	15,00	230,29	-85,00	230,29	MollaPL
155	73	106	15,00	239,26	-85,00	239,26	MollaPL
156	74	107	15,00	248,24	-85,00	248,24	MollaPL
157	75	108	15,00	257,21	-85,00	257,21	MollaPL
158	76	109	15,00	266,18	-85,00	266,18	MollaPL
159	77	110	15,00	275,15	-85,00	275,15	MollaPL
160	78	111	15,00	284,12	-85,00	284,12	MollaPL
161	79	112	15,00	293,09	-85,00	293,09	MollaPL
162	80	113	15,00	302,06	-85,00	302,06	MollaPL
163	81	114	15,00	311,03	-85,00	311,03	MollaPL
164	181	198	15,00	320,00	-85,00	320,00	MollaPL
165	23	48	210,00	15,00	310,00	15,00	MollaPR
166	115	148	210,00	23,97	310,00	23,97	MollaPR
167	116	149	210,00	32,94	310,00	32,94	MollaPR
168	117	150	210,00	41,91	310,00	41,91	MollaPR
169	118	151	210,00	50,88	310,00	50,88	MollaPR
170	119	152	210,00	59,85	310,00	59,85	MollaPR
171	120	153	210,00	68,82	310,00	68,82	MollaPR
172	121	154	210,00	77,79	310,00	77,79	MollaPR
173	122	155	210,00	86,76	310,00	86,76	MollaPR
174	123	156	210,00	95,74	310,00	95,74	MollaPR
175	124	157	210,00	104,71	310,00	104,71	MollaPR
176	125	158	210,00	113,68	310,00	113,68	MollaPR
177	126	159	210,00	122,65	310,00	122,65	MollaPR
178	127	160	210,00	131,62	310,00	131,62	MollaPR
179	128	161	210,00	140,59	310,00	140,59	MollaPR
180	129	162	210,00	149,56	310,00	149,56	MollaPR
181	130	163	210,00	158,53	310,00	158,53	MollaPR
182	131	164	210,00	167,50	310,00	167,50	MollaPR
183	132	165	210,00	176,47	310,00	176,47	MollaPR
184	133	166	210,00	185,44	310,00	185,44	MollaPR
185	134	167	210,00	194,41	310,00	194,41	MollaPR
186	135	168	210,00	203,38	310,00	203,38	MollaPR
187	136	169	210,00	212,35	310,00	212,35	MollaPR
188	137	170	210,00	221,32	310,00	221,32	MollaPR
189	138	171	210,00	230,29	310,00	230,29	MollaPR
190	139	172	210,00	239,26	310,00	239,26	MollaPR
191	140	173	210,00	248,24	310,00	248,24	MollaPR
192	141	174	210,00	257,21	310,00	257,21	MollaPR
193	142	175	210,00	266,18	310,00	266,18	MollaPR
194	143	176	210,00	275,15	310,00	275,15	MollaPR
195	144	177	210,00	284,12	310,00	284,12	MollaPR
196	145	178	210,00	293,09	310,00	293,09	MollaPR
197	146	179	210,00	302,06	310,00	302,06	MollaPR
198	147	180	210,00	311,03	310,00	311,03	MollaPR
199	197	199	210,00	320,00	310,00	320,00	MollaPR