



PROVINCIA DI MATERA

Area Tecnica

Progetto per la ricostruzione di un ponte al
km 2+500 della S.P. 5 (ex SS 176)

PROGETTO ESECUTIVO



ELABORATO:

M

SCALA:

DATA:

Luglio 2021

Nome dell'elaborato:

**CALCOLO TOMBINO
SCATOLARE IN C.A.**



PROGETTO REDATTO DA: Area Tecnica della Provincia di Matera

Il progettista e RUP

Ing. Michele PONTILLO

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)

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 33.00°.

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

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

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:

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

Si adotta per il calcolo del carico limite in fondazione il metodo di MEYERHOF.

L'espressione del carico ultimo è data dalla relazione:

$$Q_u = c N_c d_{c_i} + q N_q d_{q_i} + 0.5 \gamma B N_\gamma d_{\gamma_i}$$

In questa espressione

- c coesione del terreno in fondazione;
- ϕ angolo di attrito del terreno in fondazione;

γ	peso di volume del terreno in fondazione;
B	larghezza della fondazione;
D	profondità del piano di posa;
q	pressione geostatica alla quota del piano di posa.

I vari fattori che compaiono nella formula sono dati da:

$$A = e^{\pi \cdot \text{tg } \phi}$$

$$N_q = A \cdot \text{tg}^2(45^\circ + \phi/2)$$

$$N_c = (N_q - 1) \cdot \text{ctg } \phi$$

$$N_\gamma = (N_q - 1) \cdot \text{tg } (1.4\phi)$$

Indichiamo con K_p il coefficiente di spinta passiva espresso da:

$$K_p = \text{tg}^2(45^\circ + \phi/2)$$

I fattori d e i che compaiono nella formula sono rispettivamente i fattori di profondità ed i fattori di inclinazione del carico espressi dalle seguenti relazioni:

Fattori di profondità

$$d_q = 1 + 0.2 \frac{D}{B} \sqrt{K_p}$$

$$d_q = d_\gamma = 1 \quad \text{per } \phi = 0$$

$$d_q = d_\gamma = 1 + 0.1 \frac{D}{B} \sqrt{K_p} \quad \text{per } \phi > 0$$

Fattori di inclinazione

Indicando con θ l'angolo che la risultante dei carichi forma con la verticale (espresso in gradi) e con ϕ l'angolo d'attrito del terreno di posa abbiamo:

$$i_c = i_q = (1 - \theta/90)^\circ$$

$$i_\gamma = (1 - \frac{\theta^\circ}{\phi^\circ})^2 \quad \text{per } \phi > 0$$

$$i_\gamma = 0 \quad \text{per } \phi = 0$$

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 rigidezza del singolo elemento, K_e , si assembla la matrice di rigidezza di tutta la struttura K . Tutti i carichi agenti sulla struttura vengono trasformati in carichi nodali (reazioni di incastro perfetto) ed inseriti nel vettore dei carichi nodali p .

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

$$K u = p$$

Da questa equazione matriciale si ricavano gli spostamenti incogniti u

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

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.

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	12,70	[m]
Larghezza esterna	13,60	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	1,30	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	1,30	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,80	[m]
Spessore piedritto destro	0,80	[m]
Spessore fondazione	1,20	[m]
Spessore traverso	0,80	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Fondazione stradale	
Spessore dello strato	0,30	[m]
Peso di volume	1800,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2000,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	33,00	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ²]

Strato di rinfilanco non considerato

Strato di base

Descrizione	Terreno di base (argilla)	
Peso di volume	2060,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2130,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	22,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	14,50	[°]
Coesione	0,20	[kg/cm ²]
Costante di Winkler	1,00	[kg/cm ² /cm]
Tensione limite	2,10	[kg/cm ²]
Strato di base impermeabile		

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	

Materiale calcestruzzo traverso

R _{ck} calcestruzzo	407,88	[kg/cm ²]
Peso specifico calcestruzzo	2500,00	[kg/mc]
Modulo elastico E	338021,17	[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 (esprese in m) positive verso destra
 Ordinate Y (esprese 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 (Condizione 1)

Distr	Terreno	$X_i= 1,30$	$X_f= 14,90$	$V_{ni}= 900$	$V_{nf}= 900$
Conc	Terreno	$X= 1,60$	$F_y= 15000$		
Conc	Terreno	$X= 2,80$	$F_y= 15000$		

Condizione di carico n° 8 (Condizione 2)

Distr	Terreno	$X_i= 1,30$	$X_f= 14,90$	$V_{ni}= 300$	$V_{nf}= 300$
-------	---------	-------------	--------------	---------------	---------------

Condizione di carico n° 9 (Condizione 3)

Distr	Terreno	$X_i= 1,30$	$X_f= 14,90$	$V_{ni}= 900$	$V_{nf}= 900$
Conc	Terreno	$X= 7,40$	$F_y= 15000$		
Conc	Terreno	$X= 8,60$	$F_y= 15000$		

Impostazioni di progettoVerifica 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	1.10
Coefficiente di sicurezza per la sezione	1.00

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

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

con:

d	altezza utile sezione [mm]
b_w	larghezza minima sezione [mm]
σ_{cp}	tensione media di compressione [N/mm ²]
ρ_l	rapporto geometrico di armatura
A_{sw}	area armatura trasversale [mm ²]
s	interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]
α_c	coefficiente maggiorativo, funzione di f_{cd} e σ_{cp}

$$f_{cd}'=0.5 \cdot f_{cd}$$

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

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

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 $w_1=0,20$ $w_2=0,30$ $w_3=0,40$

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
$\gamma_{\tan\phi'}$	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 statiche

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

Carichi	Effetto		A1	A2
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	$\gamma_{\varepsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\varepsilon sfav}$	1,20	1,20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

Parametri		M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	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 sismiche

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

Carichi	Effetto		A1	A2
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	$\gamma_{\varepsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\varepsilon sfav}$	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

Parametri		M1	M2
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

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
Condizione 2	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
Condizione 2	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
Condizione 2	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Condizione 1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

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
Condizione 2	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 5 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 6 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 7 SLU (Caso A2-M2) - 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2) - 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Condizione 1	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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<u>Combinazione n° 13 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
Condizione 2	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. 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
Condizione 2	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
Condizione 2	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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<u>Combinazione n° 17 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Condizione 3	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 18 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 3	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 19 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 20 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 21 SLU (Caso A2-M2) - 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 22 SLU (Caso A2-M2) - 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 23 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 24 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 25 SLE (Quasi Permanente)

	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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 26 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

Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 27 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 28 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 29 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 30 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 31 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
Condizione 2	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 sforzo normale espresso in kg ux spostamento direzione X espresso in cm uy spostamento direzione Y espresso in cm σ_t pressione sul terreno espressa in kg/cmqTipo di analisi

Pressione in calotta

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

Metodo di calcolo della portanza

Pressione geostatica

Meyerhof

Spinta sui piedritti

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]

Sisma**Identificazione del sito**

Latitudine	40.401826
Longitudine	16.533144
Comune	Pisticci
Provincia	Matera
Regione	Basilicata

Punti di interpolazione del reticolo 35011 - 35012 - 34790 - 34789

Tipo di opera

Tipo di costruzione	Opera ordinaria
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	III - Affollamenti significativi e industrie non pericolose
Vita di riferimento	75 anni

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	2.60 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.28
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	0.38
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h = (a_g/g * \beta_m * St * Ss) = 12.91$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v = 0.50 * k_h = 6.45$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$	1.22 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.50
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	0.47
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h = (a_g/g * \beta_m * St * Ss) = 8.77$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v = 0.50 * k_h = 4.38$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare

Spinta sismica Mononobe-Okabe

Angolo diffusione sovraccarico 33,00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0,000	0,000
2	0,000	0,000
3	0,000	0,000
4	0,000	0,000
5	0,000	0,000
6	0,000	0,000
7	0,000	0,000
8	0,000	0,000
9	0,000	0,000
10	0,000	0,000
11	0,000	0,000
12	0,000	0,000
13	0,000	0,000
14	0,000	0,000
15	0,000	0,000

16	0,000	0,000
17	0,000	0,000
18	0,000	0,000
19	0,000	0,000
20	0,000	0,000
21	0,000	0,000
22	0,000	0,000
23	0,000	0,000
24	0,000	0,000
25	0,000	0,000
26	0,000	0,000
27	0,000	0,000
28	0,000	0,000
29	0,000	0,000
30	0,000	0,000
31	0,000	0,000

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	169
Numero elementi traverso	69
Numero elementi piedritto sinistro	118
Numero elementi piedritto destro	118
Numero molle fondazione	170
Numero molle piedritto sinistro	119
Numero molle piedritto destro	119

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 702,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	702,00
1,11	15,09	1139,47
15,09	31,54	702,00

Spinte sui piedritti

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

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	919,14
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 702,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	702,00
1,11	1,41	2320,63
1,41	1,79	54291,07

1,79	2,61	2320,63
2,61	2,99	54291,07
2,99	15,09	2320,63
15,09	31,54	702,00

Spinte sui piedritti

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

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	1,41	1925,31
1,41	1,79	46196,43
1,79	2,61	1925,31
2,61	2,99	46196,43
2,99	15,09	1925,31
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
--------------------	-----------------

Piedritto destro Terreno assente

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	1,41	1706,58
1,41	1,79	40203,20
1,79	2,61	1706,58
2,61	2,99	40203,20
2,99	15,09	1706,58
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	1,41	1706,58
1,41	1,79	40203,20
1,79	2,61	1706,58
2,61	2,99	40203,20
2,99	15,09	1706,58
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	1,41	1706,58
1,41	1,79	40203,20
1,79	2,61	1706,58
2,61	2,99	40203,20
2,99	15,09	1706,58
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	1,41	1706,58
1,41	1,79	40203,20
1,79	2,61	1706,58
2,61	2,99	40203,20
2,99	15,09	1706,58
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente

Piedritto destro Terreno assente

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente

Piedritto destro Terreno assente

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente

Piedritto destro Terreno assente

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente

Piedritto destro Terreno assente

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 702,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	702,00
1,11	7,21	2320,63
7,21	7,59	54291,07
7,59	8,41	2320,63
8,41	8,79	54291,07
8,79	15,09	2320,63
15,09	31,54	702,00

Spinte sui piedritti

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

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	7,21	1925,31
7,21	7,59	46196,43
7,59	8,41	1925,31
8,41	8,79	46196,43
8,79	15,09	1925,31
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	7,21	1706,58
7,21	7,59	40203,20
7,59	8,41	1706,58
8,41	8,79	40203,20
8,79	15,09	1706,58
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	7,21	1706,58
7,21	7,59	40203,20
7,59	8,41	1706,58
8,41	8,79	40203,20
8,79	15,09	1706,58
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	7,21	1706,58
7,21	7,59	40203,20
7,59	8,41	1706,58

8,41	8,79	40203,20
8,79	15,09	1706,58
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	7,21	1706,58
7,21	7,59	40203,20
7,59	8,41	1706,58
8,41	8,79	40203,20
8,79	15,09	1706,58
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	1,41	1706,58
1,41	1,79	40203,20
1,79	2,61	1706,58
2,61	2,99	40203,20
2,99	15,09	1706,58
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	1,41	1487,84
1,41	1,79	30360,31
1,79	2,61	1487,84
2,61	2,99	30360,31
2,99	15,09	1487,84
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	7,21	1487,84
7,21	7,59	30360,31
7,59	8,41	1487,84
8,41	8,79	30360,31
8,79	15,09	1487,84
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 540,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	$Q[\text{kg/mq}]$
-15,34	1,11	540,00
1,11	15,09	831,64
15,09	31,54	540,00

Spinte sui piedritti

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

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente
Piedritto destro	Terreno assente

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,000	1,327
4,07	0,000	1,035
8,10	0,000	0,891
12,13	0,000	1,035
16,20	0,000	1,327

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	0,000	1,223
4,91	0,000	1,560
8,10	0,000	1,716
11,35	0,000	1,554
14,50	0,000	1,223

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	1,206
4,47	-0,210	1,213
8,43	-0,231	1,219
12,30	0,000	1,223

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	1,206
4,47	0,210	1,213
8,43	0,231	1,219
12,30	0,000	1,223

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,000	1,026
4,07	0,000	0,799
8,10	0,000	0,688
12,13	0,000	0,799
16,20	0,000	1,026

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	0,000	0,945
4,91	0,000	1,208
8,10	0,000	1,330
11,35	0,000	1,203
14,50	0,000	0,945

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	0,932
4,47	-0,163	0,937
8,43	-0,180	0,942
12,30	0,000	0,945

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	0,932
4,47	0,163	0,937
8,43	0,180	0,942
12,30	0,000	0,945

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,000	2,000
4,07	0,000	1,429
8,10	0,000	1,073
12,13	0,000	1,117
16,20	0,000	1,362

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-0,404	1,794
4,91	-0,404	2,174
8,10	-0,405	2,251
11,35	-0,405	1,874
14,50	-0,405	1,281

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	1,762
4,47	-0,448	1,774
8,43	-0,622	1,785
12,30	-0,404	1,794

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	1,259
4,47	0,153	1,268
8,43	0,053	1,275
12,30	-0,405	1,281

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,000	1,599
4,07	0,000	1,135
8,10	0,000	0,843
12,13	0,000	0,869
16,20	0,000	1,056

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-0,344	1,431
4,91	-0,344	1,731
8,10	-0,345	1,786
11,35	-0,345	1,476
14,50	-0,345	0,994

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	1,406
4,47	-0,366	1,415
8,43	-0,513	1,424
12,30	-0,344	1,431

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	0,977
4,47	0,115	0,984
8,43	0,028	0,990
12,30	-0,345	0,994

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

0,00	1,202	0,885
4,07	1,203	0,767
8,10	1,203	0,724
12,13	1,203	0,912
16,20	1,202	1,266

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	1,941	0,854
4,91	1,941	1,215
8,10	1,941	1,383
11,35	1,941	1,299
14,50	1,941	1,129

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,202	0,841
4,47	1,249	0,846
8,43	1,529	0,851
12,30	1,941	0,854

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,203	1,114
4,47	1,585	1,120
8,43	1,897	1,125
12,30	1,941	1,129

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	1,202	0,766
4,07	1,203	0,673
8,10	1,203	0,642
12,13	1,203	0,818
16,20	1,202	1,147

Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	1,941	0,744
4,91	1,941	1,081
8,10	1,941	1,238
11,35	1,941	1,165
14,50	1,941	1,019

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,202	0,732
4,47	1,266	0,737
8,43	1,546	0,741
12,30	1,941	0,744

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,203	1,005
4,47	1,569	1,011
8,43	1,880	1,016
12,30	1,941	1,019

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	1,202	0,885
4,07	1,203	0,767
8,10	1,203	0,724

12,13	1,203	0,912
16,20	1,202	1,266

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	1,941	0,854
4,91	1,941	1,215
8,10	1,941	1,383
11,35	1,941	1,299
14,50	1,941	1,129

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,202	0,841
4,47	1,249	0,846
8,43	1,529	0,851
12,30	1,941	0,854

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,203	1,114
4,47	1,585	1,120
8,43	1,897	1,125
12,30	1,941	1,129

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	1,202	0,766
4,07	1,203	0,673
8,10	1,203	0,642
12,13	1,203	0,818
16,20	1,202	1,147

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	1,941	0,744
4,91	1,941	1,081
8,10	1,941	1,238
11,35	1,941	1,165
14,50	1,941	1,019

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,202	0,732
4,47	1,266	0,737
8,43	1,546	0,741
12,30	1,941	0,744

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,203	1,005
4,47	1,569	1,011
8,43	1,880	1,016
12,30	1,941	1,019

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	1,202	1,383
4,07	1,202	1,059
8,10	1,203	0,859
12,13	1,203	0,973
16,20	1,203	1,292

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	1,642	1,276
4,91	1,642	1,670
8,10	1,641	1,779
11,35	1,641	1,536
14,50	1,641	1,172

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,202	1,253
4,47	1,073	1,262
8,43	1,239	1,270
12,30	1,642	1,276

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,203	1,154
4,47	1,543	1,161
8,43	1,765	1,167
12,30	1,641	1,172

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	1,202	1,264
4,07	1,202	0,965
8,10	1,203	0,777
12,13	1,203	0,879
16,20	1,203	1,173

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	1,642	1,166
4,91	1,642	1,536
8,10	1,641	1,634
11,35	1,641	1,402
14,50	1,641	1,062

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,202	1,144
4,47	1,089	1,153
8,43	1,256	1,160
12,30	1,642	1,166

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,203	1,045
4,47	1,527	1,052
8,43	1,748	1,057
12,30	1,641	1,062

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	1,202	1,383
4,07	1,202	1,059
8,10	1,203	0,859
12,13	1,203	0,973
16,20	1,203	1,292

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

1,70	1,642	1,276
4,91	1,642	1,670
8,10	1,641	1,779
11,35	1,641	1,536
14,50	1,641	1,172

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,202	1,253
4,47	1,073	1,262
8,43	1,239	1,270
12,30	1,642	1,276

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,203	1,154
4,47	1,543	1,161
8,43	1,765	1,167
12,30	1,641	1,172

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	1,202	1,264
4,07	1,202	0,965
8,10	1,203	0,777
12,13	1,203	0,879
16,20	1,203	1,173

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	1,642	1,166
4,91	1,642	1,536
8,10	1,641	1,634
11,35	1,641	1,402
14,50	1,641	1,062

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,202	1,144
4,47	1,089	1,153
8,43	1,256	1,160
12,30	1,642	1,166

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	1,203	1,045
4,47	1,527	1,052
8,43	1,748	1,057
12,30	1,641	1,062

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-1,202	1,266
4,07	-1,203	0,912
8,10	-1,203	0,724
12,13	-1,203	0,767
16,20	-1,202	0,885

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-1,941	1,129
4,91	-1,941	1,302
8,10	-1,941	1,383

11,35	-1,941	1,210
14,50	-1,941	0,854

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,203	1,114
4,47	-1,585	1,120
8,43	-1,897	1,125
12,30	-1,941	1,129

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,202	0,841
4,47	-1,249	0,846
8,43	-1,529	0,851
12,30	-1,941	0,854

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-1,202	1,147
4,07	-1,203	0,818
8,10	-1,203	0,642
12,13	-1,203	0,673
16,20	-1,202	0,766

Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-1,941	1,019
4,91	-1,941	1,168
8,10	-1,941	1,238
11,35	-1,941	1,076
14,50	-1,941	0,744

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,203	1,005
4,47	-1,569	1,011
8,43	-1,880	1,016
12,30	-1,941	1,019

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,202	0,732
4,47	-1,266	0,737
8,43	-1,546	0,741
12,30	-1,941	0,744

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-1,202	1,266
4,07	-1,203	0,912
8,10	-1,203	0,724
12,13	-1,203	0,767
16,20	-1,202	0,885

Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-1,941	1,129
4,91	-1,941	1,302
8,10	-1,941	1,383
11,35	-1,941	1,210
14,50	-1,941	0,854

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,203	1,114
4,47	-1,585	1,120
8,43	-1,897	1,125
12,30	-1,941	1,129

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,202	0,841
4,47	-1,249	0,846
8,43	-1,529	0,851
12,30	-1,941	0,854

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-1,202	1,147
4,07	-1,203	0,818
8,10	-1,203	0,642
12,13	-1,203	0,673
16,20	-1,202	0,766

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-1,941	1,019
4,91	-1,941	1,168
8,10	-1,941	1,238
11,35	-1,941	1,076
14,50	-1,941	0,744

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,203	1,005
4,47	-1,569	1,011
8,43	-1,880	1,016
12,30	-1,941	1,019

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,202	0,732
4,47	-1,266	0,737
8,43	-1,546	0,741
12,30	-1,941	0,744

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,001	1,860
4,07	-0,001	1,363
8,10	0,000	1,125
12,13	0,001	1,354
16,20	0,001	1,842

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-0,005	1,680
4,91	-0,005	2,518
8,10	-0,006	2,944
11,35	-0,007	2,490
14,50	-0,008	1,665

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-0,001	1,650
4,47	-0,415	1,662
8,43	-0,508	1,672
12,30	-0,005	1,680

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,001	1,636
4,47	0,408	1,647
8,43	0,497	1,657
12,30	-0,008	1,665

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,001	1,480
4,07	-0,001	1,079
8,10	0,000	0,887
12,13	0,001	1,071
16,20	0,001	1,464

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-0,004	1,335
4,91	-0,005	2,024
8,10	-0,005	2,376
11,35	-0,006	2,000
14,50	-0,006	1,322

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-0,001	1,310
4,47	-0,338	1,320
8,43	-0,416	1,328
12,30	-0,004	1,335

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,001	1,298
4,47	0,332	1,307
8,43	0,407	1,315
12,30	-0,006	1,322

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-1,203	1,660
4,07	-1,203	1,156
8,10	-1,203	0,897
12,13	-1,202	1,004
16,20	-1,201	1,266

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-1,944	1,468
4,91	-1,945	2,011
8,10	-1,946	2,292
11,35	-1,946	1,903
14,50	-1,947	1,181

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,203	1,443

4,47	-1,737	1,453
8,43	-2,102	1,461
12,30	-1,944	1,468

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,202	1,159
4,47	-1,102	1,168
8,43	-1,331	1,175
12,30	-1,947	1,181

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-1,203	1,542
4,07	-1,203	1,061
8,10	-1,203	0,815
12,13	-1,202	0,910
16,20	-1,201	1,147

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-1,944	1,358
4,91	-1,945	1,877
8,10	-1,946	2,147
11,35	-1,946	1,769
14,50	-1,947	1,071

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,203	1,335
4,47	-1,721	1,343
8,43	-2,085	1,351
12,30	-1,944	1,358

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,202	1,051
4,47	-1,119	1,059
8,43	-1,349	1,066
12,30	-1,947	1,071

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-1,203	1,660
4,07	-1,203	1,156
8,10	-1,203	0,897
12,13	-1,202	1,004
16,20	-1,201	1,266

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-1,944	1,468
4,91	-1,945	2,011
8,10	-1,946	2,292
11,35	-1,946	1,903
14,50	-1,947	1,181

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,203	1,443
4,47	-1,737	1,453
8,43	-2,102	1,461
12,30	-1,944	1,468

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,202	1,159
4,47	-1,102	1,168
8,43	-1,331	1,175
12,30	-1,947	1,181

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-1,203	1,542
4,07	-1,203	1,061
8,10	-1,203	0,815
12,13	-1,202	0,910
16,20	-1,201	1,147

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-1,944	1,358
4,91	-1,945	1,877
8,10	-1,946	2,147
11,35	-1,946	1,769
14,50	-1,947	1,071

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,203	1,335
4,47	-1,721	1,343
8,43	-2,085	1,351
12,30	-1,944	1,358

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-1,202	1,051
4,47	-1,119	1,059
8,43	-1,349	1,066
12,30	-1,947	1,071

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,000	1,514
4,07	0,000	1,085
8,10	0,000	0,818
12,13	0,000	0,853
16,20	0,000	1,042

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-0,299	1,359
4,91	-0,299	1,646
8,10	-0,300	1,707
11,35	-0,300	1,424
14,50	-0,300	0,979

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	1,335
4,47	-0,336	1,344
8,43	-0,465	1,352
12,30	-0,299	1,359

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	0,963
4,47	0,118	0,969
8,43	0,044	0,975
12,30	-0,300	0,979

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,000	1,389
4,07	0,000	1,012
8,10	0,000	0,784
12,13	0,000	0,838
16,20	0,000	1,035

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-0,224	1,253
4,91	-0,225	1,533
8,10	-0,225	1,607
11,35	-0,225	1,365
14,50	-0,225	0,968

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	1,232
4,47	-0,292	1,240
8,43	-0,393	1,247
12,30	-0,224	1,253

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	0,953
4,47	0,128	0,959
8,43	0,077	0,964
12,30	-0,225	0,968

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,000	1,016
4,07	0,000	0,793
8,10	0,000	0,683
12,13	0,000	0,793
16,20	0,000	1,016

Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	0,000	0,936
4,91	0,000	1,191
8,10	0,000	1,310
11,35	0,000	1,187
14,50	0,000	0,936

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	0,923
4,47	-0,160	0,928
8,43	-0,176	0,933
12,30	0,000	0,936

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	0,923
4,47	0,160	0,928

8,43	0,176	0,933
12,30	0,000	0,936

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,001	1,312
4,07	0,000	0,975
8,10	0,000	0,813
12,13	0,000	0,970
16,20	0,001	1,302

Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-0,002	1,190
4,91	-0,003	1,724
8,10	-0,003	1,992
11,35	-0,004	1,707
14,50	-0,004	1,182

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-0,001	1,170
4,47	-0,274	1,178
8,43	-0,330	1,185
12,30	-0,002	1,190

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,001	1,162
4,47	0,270	1,170
8,43	0,323	1,177
12,30	-0,004	1,182

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,000	1,016
4,07	0,000	0,793
8,10	0,000	0,683
12,13	0,000	0,793
16,20	0,000	1,016

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	0,000	0,936
4,91	0,000	1,191
8,10	0,000	1,310
11,35	0,000	1,187
14,50	0,000	0,936

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	0,923
4,47	-0,160	0,928
8,43	-0,176	0,933
12,30	0,000	0,936

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,000	0,923
4,47	0,160	0,928
8,43	0,176	0,933
12,30	0,000	0,936

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,816	0,927
4,07	0,817	0,775
8,10	0,817	0,711
12,13	0,817	0,874
16,20	0,817	1,186

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	1,319	0,880
4,91	1,319	1,208
8,10	1,318	1,359
11,35	1,318	1,263
14,50	1,318	1,067

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,817	0,867
4,47	0,797	0,873
8,43	0,982	0,877
12,30	1,319	0,880

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,817	1,053
4,47	1,128	1,059
8,43	1,345	1,063
12,30	1,318	1,067

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,816	0,846
4,07	0,817	0,711
8,10	0,817	0,655
12,13	0,817	0,810
16,20	0,817	1,105

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	1,319	0,805
4,91	1,319	1,117
8,10	1,318	1,261
11,35	1,318	1,172
14,50	1,318	0,992

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,817	0,793
4,47	0,809	0,798
8,43	0,994	0,803
12,30	1,319	0,805

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	0,817	0,979
4,47	1,117	0,984
8,43	1,333	0,989
12,30	1,318	0,992

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,817	1,186
4,07	-0,817	0,874
8,10	-0,817	0,711
12,13	-0,817	0,775
16,20	-0,816	0,927

Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-1,318	1,067
4,91	-1,318	1,266
8,10	-1,318	1,359
11,35	-1,319	1,203
14,50	-1,319	0,880

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-0,817	1,053
4,47	-1,128	1,059
8,43	-1,345	1,063
12,30	-1,318	1,067

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-0,817	0,867
4,47	-0,797	0,873
8,43	-0,982	0,877
12,30	-1,319	0,880

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,817	1,105
4,07	-0,817	0,810
8,10	-0,817	0,655
12,13	-0,817	0,711
16,20	-0,816	0,846

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,70	-1,318	0,992
4,91	-1,318	1,175
8,10	-1,318	1,261
11,35	-1,319	1,112
14,50	-1,319	0,805

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-0,817	0,979
4,47	-1,117	0,984
8,43	-1,333	0,989
12,30	-1,318	0,992

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,60	-0,817	0,793
4,47	-0,809	0,798
8,43	-0,994	0,803
12,30	-1,319	0,805

Sollecitazioni

Massimi e minimi

Combinazione n° 1

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	90406	8,10	39278	14,42	-1497	2,20
Piedritto sinistro	-29098	12,30	-1498	6,55	54353	0,60
Piedritto destro	-29098	12,30	1498	8,33	54353	0,60
Traverso	47486	8,10	-23933	14,50	1498	2,80

Combinazione n° 2

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	70051	8,10	30407	14,42	-1184	1,90
Piedritto sinistro	-22744	12,30	-1185	5,36	42082	0,60
Piedritto destro	-22744	12,30	1185	7,84	42082	0,60
Traverso	37040	8,10	-18682	14,50	1185	12,33

Combinazione n° 3

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	125395	7,80	-59296	1,70	-2624	13,71
Piedritto sinistro	-46075	12,30	-2626	9,52	85528	0,60
Piedritto destro	-43561	12,30	2626	12,10	63474	0,60
Traverso	67457	7,76	55108	1,70	2626	13,90

Combinazione n° 4

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	99874	7,80	-47495	1,70	-2144	13,71
Piedritto sinistro	-37206	12,30	-2146	7,34	68639	0,60
Piedritto destro	-35064	12,30	2146	12,00	49853	0,60
Traverso	54068	7,76	45239	1,70	2146	12,33

Combinazione n° 5

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	75114	9,18	-31970	1,70	7810	16,20
Piedritto sinistro	-32238	0,60	3523	0,60	41628	0,60
Piedritto destro	-37248	12,30	5822	0,60	46090	0,60
Traverso	38503	7,40	-21180	14,50	2802	14,50

Combinazione n° 6

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	67755	9,28	-28624	1,70	7810	16,20
Piedritto sinistro	-31040	0,60	3586	0,60	36955	0,60
Piedritto destro	-35316	12,30	5760	0,60	41417	0,60
Traverso	-35316	14,50	-19527	14,50	2739	14,50

Combinazione n° 7

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	75114	9,18	-31970	1,70	7810	16,20
Piedritto sinistro	-32238	0,60	3523	0,60	41628	0,60
Piedritto destro	-37248	12,30	5822	0,60	46090	0,60
Traverso	38503	7,40	-21180	14,50	2802	14,50

Combinazione n° 8

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	67755	9,28	-28624	1,70	7810	16,20
Piedritto sinistro	-31040	0,60	3586	0,60	36955	0,60
Piedritto destro	-35316	12,30	5760	0,60	41417	0,60
Traverso	-35316	14,50	-19527	14,50	2739	14,50

Combinazione n° 9

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	99434	8,69	-47119	1,70	7811	16,20
Piedritto sinistro	-35038	0,60	2687	0,60	64721	0,60
Piedritto destro	-47962	12,30	6658	0,60	52847	0,60
Traverso	53773	7,21	39810	1,70	3638	14,50

Combinazione n° 10

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	91882	8,69	-43773	1,70	7811	16,20
Piedritto sinistro	-33839	0,60	2750	0,60	60048	0,60
Piedritto destro	-46030	12,30	6595	0,60	48174	0,60
Traverso	50521	7,21	38158	1,70	3575	14,50

Combinazione n° 11

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	99434	8,69	-47119	1,70	7811	16,20
Piedritto sinistro	-35038	0,60	2687	0,60	64721	0,60
Piedritto destro	-47962	12,30	6658	0,60	52847	0,60
Traverso	53773	7,21	39810	1,70	3638	14,50

Combinazione n° 12

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	91882	8,69	-43773	1,70	7811	16,20
Piedritto sinistro	-33839	0,60	2750	0,60	60048	0,60
Piedritto destro	-46030	12,30	6595	0,60	48174	0,60
Traverso	50521	7,21	38158	1,70	3575	14,50

Combinazione n° 13

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	75114	7,02	32310	14,42	7810	0,00
Piedritto sinistro	-37248	12,30	-5822	0,60	46090	0,60
Piedritto destro	-32238	0,60	-3523	0,60	41628	0,60
Traverso	38502	8,79	21180	1,70	2802	1,70

Combinazione n° 14

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	67755	6,92	28922	14,42	7810	0,00
Piedritto sinistro	-35316	12,30	-5760	0,60	41417	0,60
Piedritto destro	-31040	0,60	-3586	0,60	36955	0,60
Traverso	-35316	1,70	19527	1,70	2739	1,70

Combinazione n° 15

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	75114	7,02	32310	14,42	7810	0,00
Piedritto sinistro	-37248	12,30	-5822	0,60	46090	0,60
Piedritto destro	-32238	0,60	-3523	0,60	41628	0,60
Traverso	38502	8,79	21180	1,70	2802	1,70

Combinazione n° 16

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	67755	6,92	28922	14,42	7810	0,00
Piedritto sinistro	-35316	12,30	-5760	0,60	41417	0,60
Piedritto destro	-31040	0,60	-3586	0,60	36955	0,60
Traverso	-35316	1,70	19527	1,70	2739	1,70

Combinazione n° 17

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	145751	8,10	58548	14,42	-6403	3,77
Piedritto sinistro	-79844	12,30	-6410	8,23	82501	0,60

Piedritto destro	-79560	12,30	6410	6,25	81823	0,60
Traverso	138522	8,10	52081	1,70	6410	14,37

Combinazione n° 18

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	117197	8,10	46822	14,42	-5363	2,89
Piedritto sinistro	-65972	12,30	-5369	4,37	66060	0,60
Piedritto destro	-65730	12,30	5369	5,36	65484	0,60
Traverso	114590	8,10	42660	1,70	5369	13,71

Combinazione n° 19

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	115453	7,31	46583	14,42	7814	0,00
Piedritto sinistro	-74838	12,30	-9461	0,60	66940	0,60
Piedritto destro	-46069	12,30	3136	12,30	61976	0,60
Traverso	105679	8,41	42030	1,70	6440	1,70

Combinazione n° 20

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	107960	7,31	43196	14,42	7814	0,00
Piedritto sinistro	-72906	12,30	-9398	0,60	62268	0,60
Piedritto destro	-44138	12,30	3073	12,30	57304	0,60
Traverso	102336	8,41	40378	1,70	6378	1,70

Combinazione n° 21

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	115453	7,31	46583	14,42	7814	0,00
Piedritto sinistro	-74838	12,30	-9461	0,60	66940	0,60
Piedritto destro	-46069	12,30	3136	12,30	61976	0,60
Traverso	105679	8,41	42030	1,70	6440	1,70

Combinazione n° 22

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	107960	7,31	43196	14,42	7814	0,00
Piedritto sinistro	-72906	12,30	-9398	0,60	62268	0,60
Piedritto destro	-44138	12,30	3073	12,30	57304	0,60
Traverso	102336	8,41	40378	1,70	6378	1,70

Combinazione n° 23

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	94921	7,80	-44827	1,70	-1952	3,18
Piedritto sinistro	-34579	12,30	-1954	5,36	64615	0,60
Piedritto destro	-32717	12,30	1954	12,20	48279	0,60
Traverso	50779	7,76	41215	1,70	1954	14,10

Combinazione n° 24

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	88422	7,90	-41040	1,70	-1743	3,97
Piedritto sinistro	-31435	12,30	-1745	6,45	58842	0,60
Piedritto destro	-30039	12,30	1745	12,10	46590	0,60
Traverso	47043	7,93	35442	1,70	1745	3,76

Combinazione n° 25

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	69008	8,10	30011	14,42	-1117	13,71
Piedritto sinistro	-22003	12,30	-1118	9,13	41523	0,60
Piedritto destro	-22003	12,30	1118	5,46	41523	0,60
Traverso	35989	8,10	-18123	14,50	1118	1,70

Combinazione n° 26

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	99755	8,10	40716	14,42	-3843	1,80
Piedritto sinistro	-50196	12,30	-3847	8,14	57160	0,60
Piedritto destro	-50038	12,30	3847	7,74	56784	0,60
Traverso	86564	8,10	33760	1,70	3847	3,95

Combinazione n° 27

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	69008	8,10	30011	14,42	-1117	13,71
Piedritto sinistro	-22003	12,30	-1118	9,13	41523	0,60
Piedritto destro	-22003	12,30	1118	5,46	41523	0,60
Traverso	35989	8,10	-18123	14,50	1118	1,70

Combinazione n° 28

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	72681	8,79	-31235	1,70	5306	16,20
Piedritto sinistro	-24758	0,60	2034	0,60	41594	0,60
Piedritto destro	-32358	12,30	4314	0,60	44625	0,60
Traverso	37521	7,59	-20199	14,50	2262	14,50

Combinazione n° 29

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	67590	8,89	-28963	1,70	5306	16,20
Piedritto sinistro	-23944	0,60	2077	0,60	38420	0,60
Piedritto destro	-31046	12,30	4271	0,60	41451	0,60
Traverso	35265	7,59	-19077	14,50	2219	14,50

Combinazione n° 30

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	72681	7,41	31572	14,42	5306	0,00
Piedritto sinistro	-32358	12,30	-4314	0,60	44625	0,60
Piedritto destro	-24758	0,60	-2034	0,60	41594	0,60
Traverso	37521	8,60	20199	1,70	2262	1,70

Combinazione n° 31

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	67590	7,31	29271	14,42	5306	0,00
Piedritto sinistro	-31046	12,30	-4271	0,60	41451	0,60
Piedritto destro	-23944	0,60	-2077	0,60	38420	0,60
Traverso	35264	8,60	19077	1,70	2219	1,70

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,33
4,07	1,03
8,10	0,89
12,13	1,03
16,20	1,33

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,03
4,07	0,80
8,10	0,69
12,13	0,80
16,20	1,03

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	2,00
4,07	1,43
8,10	1,07
12,13	1,12
16,20	1,36

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,60
4,07	1,14
8,10	0,84
12,13	0,87
16,20	1,06

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,88
4,07	0,77
8,10	0,72
12,13	0,91
16,20	1,27

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,77
4,07	0,67
8,10	0,64
12,13	0,82
16,20	1,15

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,88
4,07	0,77
8,10	0,72
12,13	0,91
16,20	1,27

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,77
4,07	0,67
8,10	0,64
12,13	0,82
16,20	1,15

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [kg/cm ²]
0,00	1,38
4,07	1,06
8,10	0,86
12,13	0,97
16,20	1,29

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [kg/cm ²]
0,00	1,26
4,07	0,97
8,10	0,78
12,13	0,88
16,20	1,17

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [kg/cm ²]
0,00	1,38
4,07	1,06
8,10	0,86
12,13	0,97
16,20	1,29

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [kg/cm ²]
0,00	1,26
4,07	0,97
8,10	0,78
12,13	0,88
16,20	1,17

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [kg/cm ²]
0,00	1,27
4,07	0,91
8,10	0,72
12,13	0,77
16,20	0,88

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [kg/cm ²]
0,00	1,15
4,07	0,82
8,10	0,64
12,13	0,67
16,20	0,77

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [kg/cm ²]
0,00	1,27
4,07	0,91
8,10	0,72
12,13	0,77
16,20	0,88

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [kg/cm ²]
0,00	1,15
4,07	0,82
8,10	0,64
12,13	0,67
16,20	0,77

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [kg/cm ²]
0,00	1,86
4,07	1,36
8,10	1,12
12,13	1,35

16,20 1,84

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,48
4,07	1,08
8,10	0,89
12,13	1,07
16,20	1,46

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,66
4,07	1,16
8,10	0,90
12,13	1,00
16,20	1,27

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,54
4,07	1,06
8,10	0,82
12,13	0,91
16,20	1,15

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,66
4,07	1,16
8,10	0,90
12,13	1,00
16,20	1,27

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,54
4,07	1,06
8,10	0,82
12,13	0,91
16,20	1,15

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,51
4,07	1,08
8,10	0,82
12,13	0,85
16,20	1,04

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,39
4,07	1,01
8,10	0,78
12,13	0,84
16,20	1,04

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,02
4,07	0,79
8,10	0,68
12,13	0,79
16,20	1,02

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

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

0,00	1,31
4,07	0,98
8,10	0,81
12,13	0,97
16,20	1,30

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,02
4,07	0,79
8,10	0,68
12,13	0,79
16,20	1,02

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,93
4,07	0,78
8,10	0,71
12,13	0,87
16,20	1,19

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,85
4,07	0,71
8,10	0,65
12,13	0,81
16,20	1,11

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,19
4,07	0,87
8,10	0,71
12,13	0,78
16,20	0,93

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,11
4,07	0,81
8,10	0,65
12,13	0,71
16,20	0,85

Verifica scorrimento

Combinazione n° 1

Risultante dei carichi in direzione X	0,00	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	171885,17	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	44452,53	[kg]
Coefficiente di sicurezza	100,00	

Combinazione n° 2

Risultante dei carichi in direzione X	0,00	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	132764,96	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	34335,35	[kg]
Coefficiente di sicurezza	100,00	

Combinazione n° 3

Risultante dei carichi in direzione X	0,00	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	212181,97	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	54873,99	[kg]
Coefficiente di sicurezza	100,00	

Combinazione n° 4

Risultante dei carichi in direzione X	0,00	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	167091,86	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	43212,89	[kg]
Coefficiente di sicurezza	100,00	

Combinazione n° 5

Risultante dei carichi in direzione X	15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	139454,29	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	36065,33	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,35	

Combinazione n° 6

Risultante dei carichi in direzione X	15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	123835,80	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	32026,12	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,09	

Combinazione n° 7

Risultante dei carichi in direzione X	15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	139454,29	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	36065,33	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,35	

Combinazione n° 8

Risultante dei carichi in direzione X	15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	123835,80	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	32026,12	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,09	

Combinazione n° 9

Risultante dei carichi in direzione X	15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	169303,77	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	43784,93	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,84	

Combinazione n° 10

Risultante dei carichi in direzione X	15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	153685,28	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	39745,72	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,58	

Combinazione n° 11

Risultante dei carichi in direzione X	15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	169303,77	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	43784,93	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,84	

Combinazione n° 12

Risultante dei carichi in direzione X	15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	153685,28	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	39745,72	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,58	

Combinazione n° 13

Risultante dei carichi in direzione X	-15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	139454,29	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	36065,33	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,35	

Combinazione n° 14

Risultante dei carichi in direzione X	-15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	123835,80	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	32026,12	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,09	

Combinazione n° 15

Risultante dei carichi in direzione X	-15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	139454,29	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	36065,33	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,35	

Combinazione n° 16

Risultante dei carichi in direzione X	-15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	123835,80	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	32026,12	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,09	

Combinazione n° 17

Risultante dei carichi in direzione X	0,00	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	227504,01	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	58836,54	[kg]
Coefficiente di sicurezza	100,00	

Combinazione n° 18

Risultante dei carichi in direzione X	0,00	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	180143,97	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	46588,40	[kg]
Coefficiente di sicurezza	100,00	

Combinazione n° 19

Risultante dei carichi in direzione X	-15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	180653,43	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	46720,15	[kg]
Coefficiente di sicurezza	4,03	

Combinazione n° 20

Risultante dei carichi in direzione X	-15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	165034,94	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	42680,94	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,77	

Combinazione n° 21

Risultante dei carichi in direzione X	-15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	180653,43	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	46720,15	[kg]
Coefficiente di sicurezza	4,03	

Combinazione n° 22

Risultante dei carichi in direzione X	-15618,49	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	165034,94	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	42680,94	[kg]
Coefficiente di sicurezza	3,77	

Combinazione n° 23

Risultante dei carichi in direzione X	0,00	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	161494,53	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	41765,32	[kg]
Coefficiente di sicurezza	100,00	

Combinazione n° 24

Risultante dei carichi in direzione X	0,00	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	154032,16	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	39835,42	[kg]
Coefficiente di sicurezza	100,00	

Combinazione n° 25

Risultante dei carichi in direzione X	0,00	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	131645,05	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	34045,72	[kg]
Coefficiente di sicurezza	100,00	

Combinazione n° 26

Risultante dei carichi in direzione X	0,00	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	162544,40	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	42036,84	[kg]
Coefficiente di sicurezza	100,00	

Combinazione n° 27

Risultante dei carichi in direzione X	0,00	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	131645,05	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	34045,72	[kg]
Coefficiente di sicurezza	100,00	

Combinazione n° 28

Risultante dei carichi in direzione X	10608,78	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	136949,44	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	35417,53	[kg]
Coefficiente di sicurezza	4,87	

Combinazione n° 29

Risultante dei carichi in direzione X	10608,78	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	126340,66	[kg]

Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	32673,92	[kg]
Coefficiente di sicurezza	4,61	

Combinazione n° 30

Risultante dei carichi in direzione X	-10608,78	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	136949,44	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	35417,53	[kg]
Coefficiente di sicurezza	4,87	

Combinazione n° 31

Risultante dei carichi in direzione X	-10608,78	[kg]
Risultante dei carichi in direzione Y	126340,66	[kg]
Resistenza per adesione	16200,00	[kg]
Resistenza per attrito	32673,92	[kg]
Coefficiente di sicurezza	4,61	

Verifica ribaltamento

Combinazione n° 1

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1392291,59	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	21,71	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1392291,59	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	21,71	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	64125,15	

Combinazione n° 2

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1075413,08	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	16,90	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1075413,08	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	16,90	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	63650,52	

Combinazione n° 3

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1580268,20	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	224,55	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1857528,75	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	224,55	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	7037,55	

Combinazione n° 4

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1235541,62	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	190,00	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1471726,53	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	190,00	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	6502,88	

Combinazione n° 5

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1212969,01	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	17,53	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1129597,28	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	83389,27	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	13,55	

Combinazione n° 6

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1086457,64	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	15,89	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1003085,90	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	83387,62	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	12,03	

Combinazione n° 7

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1212969,01	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	17,53	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1129597,28	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	83389,27	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	13,55	

Combinazione n° 8

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1086457,64	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	15,89	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1003085,90	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	83387,62	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	12,03	

Combinazione n° 9

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1352210,72	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	167,55	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1474217,17	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	83539,29	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	17,65	

Combinazione n° 10

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1225699,65	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	166,22	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1347706,10	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	83537,95	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	16,13	

Combinazione n° 11

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1352210,72	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	167,55	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1474217,17	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	83539,29	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	17,65	

Combinazione n° 12

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1225699,65	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	166,22	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1347706,10	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	83537,95	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	16,13	

Combinazione n° 13

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1129597,07	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	83389,05	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1212968,80	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	17,32	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	13,55	

Combinazione n° 14

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1003085,69	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	83387,41	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1086457,43	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	15,68	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	12,03	

Combinazione n° 15

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1129597,07	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	83389,05	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1212968,80	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	17,32	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	13,55	

Combinazione n° 16

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1003085,69	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	83387,41	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1086457,43	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	15,68	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	12,03	

Combinazione n° 17

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1839088,07	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	355,58	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1847188,07	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	355,58	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	5172,04	

Combinazione n° 18

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1456017,50	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	301,32	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1462917,50	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	301,32	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	4832,16	

Combinazione n° 19

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1460557,41	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	83636,36	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1549929,14	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	264,62	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	17,46	

Combinazione n° 20

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1334046,05	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	83634,73	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1423417,78	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	262,99	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	15,95	

Combinazione n° 21

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1460557,41	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	83636,36	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1549929,14	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	264,62	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	17,46	

Combinazione n° 22

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1334046,05	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	83634,73	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1423417,78	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	262,99	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	15,95	

Combinazione n° 23

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1205583,23	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	166,67	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1410961,42	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	166,67	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	7233,23	

Combinazione n° 24

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1170771,93	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	128,29	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1324805,57	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	128,29	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	9126,27	

Combinazione n° 25

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1066341,38	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	16,50	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1066341,38	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	16,50	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	64636,83	

Combinazione n° 26

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1314561,60	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	201,94	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1319061,60	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	201,94	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	6509,66	

Combinazione n° 27

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1066341,38	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	16,50	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1066341,38	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	16,50	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	64636,83	

Combinazione n° 28

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1165937,45	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	17,20	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1109307,62	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	56647,02	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	19,58	

Combinazione n° 29

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1080005,24	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	16,08	[kgm]

Momento stabilizzante (estremo destro)	1023375,42	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	56645,91	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	18,07	

Combinazione n° 30

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1109307,48	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	56646,88	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1165937,31	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	17,05	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	19,58	

Combinazione n° 31

Momento stabilizzante (estremo sinistro)	1023375,27	[kgm]
Momento ribaltante (estremo sinistro)	56645,77	[kgm]
Momento stabilizzante (estremo destro)	1080005,10	[kgm]
Momento ribaltante (estremo destro)	15,94	[kgm]
Coefficiente di sicurezza	18,07	

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 = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (649)	2	418	171508	36,19	40,72	264,27
2	4,07	-47630 (-70470)	-1497	-4896	-230514	27,14	49,76	3,27
3	8,10	-90406 (-90406)	-1497	-3144	-189876	27,14	40,72	2,10
4	12,13	-47630 (-71542)	-1497	-4824	-230555	27,14	49,76	3,22
5	16,20	0 (-649)	2	469	-192422	36,19	40,72	296,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	616	38500	0	0	62.468
2	4,07	0,00	-21690	43852	0	0	2.022
3	8,10	0,00	438	43852	0	0	100.092
4	12,13	0,00	22708	43852	0	0	1.931
5	16,20	0,00	-616	44071	0	0	71.507

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-29098 (-29098)	1498	9440	-183323	49,76	58,81	6,30
2	4,91	28443 (36714)	1498	6839	167576	54,29	31,67	4,56
3	8,10	47486 (47486)	1498	4846	153589	49,76	31,67	3,23
4	11,35	27747 (36167)	1498	6383	154060	49,76	31,67	4,26
5	14,50	-29098 (-29098)	1498	8731	-169547	49,76	54,29	5,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	23933	0	87476	327764	3.655
2	4,91	0,00	11934	40027	0	0	3.354
3	8,10	0,00	0	40027	0	0	100.000
4	11,35	0,00	-12150	40027	0	0	3.294
5	14,50	9,05	-23933	0	87476	327764	3.655

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-11567 (-12606)	54353	828444	-192133	27,14	27,14	15,24
2	4,47	-17361 (-18400)	44299	497302	-206557	27,14	27,14	11,23
3	8,43	-23304 (-24342)	33987	216355	-154960	27,14	27,14	6,37
4	12,30	-29098 (-29098)	23933	96791	-117682	36,19	27,14	4,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-1498	38958	0	0	26.001
2	4,47	0,00	-1498	37507	0	0	25.032
3	8,43	0,00	-1498	36018	0	0	24.038
4	12,30	0,00	-1498	34567	0	0	23.070

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-11567 (-12606)	54353	828442	-192134	27,14	27,14	15,24
2	4,47	-17361 (-18400)	44299	497300	-206556	27,14	27,14	11,23
3	8,43	-23304 (-24342)	33987	216354	-154960	27,14	27,14	6,37
4	12,30	-29098 (-29098)	23933	96791	-117682	36,19	27,14	4,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	1498	38958	0	0	26.001
2	4,47	0,00	1498	37507	0	0	25.032
3	8,43	0,00	1498	36018	0	0	24.038
4	12,30	0,00	1498	34567	0	0	23.070

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (502)	1	428	171513	36,19	40,72	341,90
2	4,07	-36941 (-54622)	-1184	-4994	-230459	27,14	49,76	4,22
3	8,10	-70051 (-70051)	-1184	-3208	-189840	27,14	40,72	2,71
4	12,13	-36942 (-55450)	-1184	-4921	-230500	27,14	49,76	4,16
5	16,20	0 (-502)	1	480	-192427	36,19	40,72	383,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	476	38500	0	0	80.814
2	4,07	0,00	-16791	43898	0	0	2.614
3	8,10	0,00	338	43898	0	0	129.804
4	12,13	0,00	17577	43898	0	0	2.497
5	16,20	0,00	-476	44071	0	0	92.509

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-22744 (-22744)	1185	9554	-183359	49,76	58,81	8,06
2	4,91	22175 (28631)	1185	6937	167605	54,29	31,67	5,85
3	8,10	37040 (37040)	1185	4914	153610	49,76	31,67	4,15
4	11,35	21631 (28204)	1185	6474	154089	49,76	31,67	5,46
5	14,50	-22744 (-22744)	1185	8836	-169582	49,76	54,29	7,46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	18682	0	87476	327698	4.682
2	4,91	0,00	9316	39981	0	0	4.292
3	8,10	0,00	0	39981	0	0	100.000
4	11,35	0,00	-9485	39981	0	0	4.215
5	14,50	9,05	-18682	0	87476	327698	4.682

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-8879 (-9700)	42082	831507	-191667	27,14	27,14	19,76
2	4,47	-13461 (-14283)	34349	496558	-206476	27,14	27,14	14,46
3	8,43	-18161 (-18983)	26416	215199	-154640	27,14	27,14	8,15
4	12,30	-22744 (-22744)	18682	96618	-117621	36,19	27,14	5,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-1185	37187	0	0	31.381
2	4,47	0,00	-1185	36070	0	0	30.439
3	8,43	0,00	-1185	34925	0	0	29.472
4	12,30	0,00	-1185	33809	0	0	28.530

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-8879 (-9700)	42082	831506	-191668	27,14	27,14	19,76
2	4,47	-13461 (-14283)	34349	496556	-206476	27,14	27,14	14,46
3	8,43	-18161 (-18983)	26416	215199	-154640	27,14	27,14	8,15
4	12,30	-22744 (-22744)	18682	96618	-117621	36,19	27,14	5,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	1185	37187	0	0	31.381
2	4,47	0,00	1185	36070	0	0	30.439
3	8,43	0,00	1185	34925	0	0	29.472
4	12,30	0,00	1185	33809	0	0	28.530

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-978)	3	546	-192461	36,19	40,72	196,87
2	4,07	-69695 (-102324)	-2624	-5896	-229955	27,14	49,76	2,25
3	8,10	-125174 (-125395)	-2624	-3963	-189415	27,14	40,72	1,51
4	12,13	-63829 (-94922)	-2624	-6349	-229701	27,14	49,76	2,42
5	16,20	0 (666)	3	715	171664	36,19	40,72	257,72

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	928	44071	0	0	47.471
2	4,07	0,00	-30987	43687	0	0	1.410
3	8,10	0,00	2289	43687	0	0	19.087
4	12,13	0,00	29528	43687	0	0	1.480
5	16,20	0,00	-633	38500	0	0	60.862

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

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

1	1,70	-46075 (-46075)	2626	10469	-183655	49,76	58,81	3,99
2	4,91	47138 (56938)	2626	7742	167842	54,29	31,67	2,95
3	8,10	67210 (67457)	2626	5994	153941	49,76	31,67	2,28
4	11,35	36161 (48323)	2626	8407	154681	49,76	31,67	3,20
5	14,50	-43561 (-46075)	2626	9683	-169864	49,76	54,29	3,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	55108	0	87476	327999	1.587
2	4,91	0,00	14141	40190	0	0	2.842
3	8,10	0,00	-1562	40190	0	0	25.728
4	11,35	0,00	-17550	40190	0	0	2.290
5	14,50	9,05	-33054	0	87476	327999	2.646

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-15347 (-17167)	85528	899641	-180571	27,14	27,14	10,52
2	4,47	-25503 (-27323)	75474	587649	-212739	27,14	27,14	7,79
3	8,43	-35919 (-37739)	65162	305176	-176746	27,14	27,14	4,68
4	12,30	-46075 (-46075)	55108	172197	-143973	36,19	27,14	3,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-2626	43459	0	0	16.547
2	4,47	0,00	-2626	42008	0	0	15.995
3	8,43	0,00	-2626	40519	0	0	15.428
4	12,30	0,00	-2626	39068	0	0	14.875

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-12833 (-14653)	63474	830766	-191780	27,14	27,14	13,09
2	4,47	-22989 (-24809)	53420	428023	-198779	27,14	27,14	8,01
3	8,43	-33405 (-35225)	43108	175971	-143793	27,14	27,14	4,08
4	12,30	-43561 (-43561)	33054	86600	-114128	36,19	27,14	2,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	2626	40275	0	0	15.335
2	4,47	0,00	2626	38824	0	0	14.782
3	8,43	0,00	2626	37335	0	0	14.215
4	12,30	0,00	2626	35884	0	0	13.663

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (782)	2	498	171550	36,19	40,72	219,50
2	4,07	-55737 (-81757)	-2144	-6027	-229881	27,14	49,76	2,81
3	8,10	-99669 (-99874)	-2144	-4064	-189358	27,14	40,72	1,90
4	12,13	-50741 (-75366)	-2144	-6531	-229600	27,14	49,76	3,05
5	16,20	0 (516)	2	754	171685	36,19	40,72	332,58

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
----	---	-----------------	---	-----------------	------------------	------------------	----

1	0,00	0,00	742	38500	0	0	51.871
2	4,07	0,00	-24710	43757	0	0	1.771
3	8,10	0,00	1915	43757	0	0	22.853
4	12,13	0,00	23386	43757	0	0	1.871
5	16,20	0,00	-490	38500	0	0	78.532

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-37206 (-37206)	2146	10595	-183696	49,76	58,81	4,94
2	4,91	38099 (45859)	2146	7856	167876	54,29	31,67	3,66
3	8,10	53842 (54068)	2146	6111	153977	49,76	31,67	2,85
4	11,35	28799 (38559)	2146	8612	154744	49,76	31,67	4,01
5	14,50	-35064 (-37206)	2146	9799	-169903	49,76	54,29	4,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	45239	0	87476	327899	1.934
2	4,91	0,00	11196	40120	0	0	3.583
3	8,10	0,00	-1331	40120	0	0	30.150
4	11,35	0,00	-14085	40120	0	0	2.849
5	14,50	9,05	-26453	0	87476	327899	3.307

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-12099 (-13586)	68639	906366	-179397	27,14	27,14	13,20
2	4,47	-20397 (-21884)	60905	592874	-213026	27,14	27,14	9,73
3	8,43	-28908 (-30395)	52973	309753	-177730	27,14	27,14	5,85
4	12,30	-37206 (-37206)	45239	177165	-145705	36,19	27,14	3,92

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-2146	41021	0	0	19.116
2	4,47	0,00	-2146	39905	0	0	18.596
3	8,43	0,00	-2146	38759	0	0	18.062
4	12,30	0,00	-2146	37643	0	0	17.542

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-9957 (-11444)	49853	833563	-191355	27,14	27,14	16,72
2	4,47	-18255 (-19742)	42119	422011	-197811	27,14	27,14	10,02
3	8,43	-26766 (-28253)	34187	172934	-142921	27,14	27,14	5,06
4	12,30	-35064 (-35064)	26453	85920	-113891	36,19	27,14	3,25

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	2146	38309	0	0	17.852
2	4,47	0,00	2146	37192	0	0	17.332
3	8,43	0,00	2146	36047	0	0	16.798
4	12,30	0,00	2146	34930	0	0	16.278

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-433)	-7808	-309518	-17145	36,19	40,72	39,64
2	4,07	-22536 (-44151)	-2710	-13843	-225509	27,14	49,76	5,11
3	8,10	-72821 (-75114)	-1149	-2905	-190010	27,14	40,72	2,53
4	12,13	-54027 (-70232)	413	1376	-233906	27,14	49,76	3,33
5	16,20	0 (619)	7810	1859013	147285	36,19	40,72	238,02

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	411	42929	0	0	104.517
2	4,07	0,00	-20528	43674	0	0	2.128
3	8,10	0,00	-3989	43903	0	0	11.005
4	12,13	0,00	15390	44131	0	0	2.868
5	16,20	0,00	-588	39642	0	0	67.457

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-8690 (-20276)	-502	-4427	-178644	49,76	58,81	8,81
2	4,91	29709 (34711)	326	1559	166019	54,29	31,67	4,78
3	8,10	37666 (38503)	1150	4584	153509	49,76	31,67	3,99
4	11,35	14789 (23002)	1989	13508	156245	49,76	31,67	6,79
5	14,50	-37248 (-37248)	2802	12857	-170919	49,76	54,29	4,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	16718	0	87476	327450	5.233
2	4,91	0,00	7218	39857	0	0	5.522
3	8,10	0,00	-2231	39976	0	0	17.918
4	11,35	0,00	-11851	40097	0	0	3.383
5	14,50	9,05	-21180	0	87476	328036	4.130

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-32238 (-32238)	41628	191062	-147966	27,14	27,14	4,59
2	4,47	-20546 (-22295)	33395	243242	-162394	27,14	27,14	7,28
3	8,43	-12563 (-13603)	24951	336542	-183487	27,14	27,14	13,49
4	12,30	-8690 (-9039)	16718	360404	-194858	36,19	27,14	21,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	3523	37121	0	0	10.537
2	4,47	0,00	2525	35933	0	0	14.233
3	8,43	0,00	1501	34714	0	0	23.132
4	12,30	0,00	502	33525	0	0	66.728

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	13205 (13205)	46090	723060	207156	27,14	27,14	15,69

2	4,47	-7380 (-10723)	37857	728667	-206402	27,14	27,14	19,25
3	8,43	-24483 (-27116)	29413	144470	-133191	27,14	27,14	4,91
4	12,30	-37248 (-37248)	21180	59527	-104689	36,19	27,14	2,81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	5822	37766	0	0	6.486
2	4,47	0,00	4824	36577	0	0	7.582
3	8,43	0,00	3800	35358	0	0	9.304
4	12,30	0,00	2802	34169	0	0	12.195

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (375)	-7808	-278331	13350	36,19	40,72	35,65
2	4,07	-18611 (-38255)	-2648	-15542	-224559	27,14	49,76	5,87
3	8,10	-65194 (-67755)	-1086	-3044	-189932	27,14	40,72	2,80
4	12,13	-50102 (-64238)	476	1733	-234076	27,14	49,76	3,64
5	16,20	0 (-561)	7810	1860596	-133597	36,19	40,72	238,22

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	356	37357	0	0	105.036
2	4,07	0,00	-18655	43684	0	0	2.342
3	8,10	0,00	-4030	43912	0	0	10.897
4	12,13	0,00	13424	44140	0	0	3.288
5	16,20	0,00	-533	45213	0	0	84.894

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-6759 (-17199)	-565	-5852	-178120	49,76	58,81	10,36
2	4,91	27669 (32100)	263	1361	165960	54,29	31,67	5,17
3	8,10	34311 (35225)	1087	4739	153557	49,76	31,67	4,36
4	11,35	12796 (20428)	1926	14767	156631	49,76	31,67	7,67
5	14,50	-35316 (-35316)	2739	13268	-171056	49,76	54,29	4,84

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	15065	0	87476	327450	5.806
2	4,91	0,00	6394	39848	0	0	6.232
3	8,10	0,00	-2231	39967	0	0	17.914
4	11,35	0,00	-11012	40088	0	0	3.640
5	14,50	9,05	-19527	0	87476	328023	4.480

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-31040 (-31040)	36955	168251	-141320	27,14	27,14	4,55
2	4,47	-19105 (-20898)	29720	222988	-156794	27,14	27,14	7,50
3	8,43	-10874 (-11957)	22300	345976	-185514	27,14	27,14	15,51
4	12,30	-6759 (-7150)	15065	440461	-209049	36,19	27,14	29,24

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
----	---	-----------------	---	-----------------	------------------	------------------	----

1	0,60	0,00	3586	36447	0	0	10.165
2	4,47	0,00	2587	35402	0	0	13.683
3	8,43	0,00	1563	34331	0	0	21.959
4	12,30	0,00	565	33286	0	0	58.903

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	14403 (14403)	41417	614169	213580	27,14	27,14	14,83
2	4,47	-5939 (-9239)	34183	752015	-203261	27,14	27,14	22,00
3	8,43	-22793 (-25384)	26762	138145	-131029	27,14	27,14	5,16
4	12,30	-35316 (-35316)	19527	57494	-103980	36,19	27,14	2,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	5760	37091	0	0	6.440
2	4,47	0,00	4761	36046	0	0	7.570
3	8,43	0,00	3738	34975	0	0	9.358
4	12,30	0,00	2739	33931	0	0	12.387

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-433)	-7808	-309518	-17145	36,19	40,72	39,64
2	4,07	-22536 (-44151)	-2710	-13843	-225509	27,14	49,76	5,11
3	8,10	-72821 (-75114)	-1149	-2905	-190010	27,14	40,72	2,53
4	12,13	-54027 (-70232)	413	1376	-233906	27,14	49,76	3,33
5	16,20	0 (619)	7810	1859013	147285	36,19	40,72	238,02

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	411	42929	0	0	104.517
2	4,07	0,00	-20528	43674	0	0	2.128
3	8,10	0,00	-3989	43903	0	0	11.005
4	12,13	0,00	15390	44131	0	0	2.868
5	16,20	0,00	-588	39642	0	0	67.457

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-8690 (-20276)	-502	-4427	-178644	49,76	58,81	8,81
2	4,91	29709 (34711)	326	1559	166019	54,29	31,67	4,78
3	8,10	37666 (38503)	1150	4584	153509	49,76	31,67	3,99
4	11,35	14789 (23002)	1989	13508	156245	49,76	31,67	6,79
5	14,50	-37248 (-37248)	2802	12857	-170919	49,76	54,29	4,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	16718	0	87476	327450	5.233
2	4,91	0,00	7218	39857	0	0	5.522
3	8,10	0,00	-2231	39976	0	0	17.918
4	11,35	0,00	-11851	40097	0	0	3.383
5	14,50	9,05	-21180	0	87476	328036	4.130

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-32238 (-32238)	41628	191062	-147966	27,14	27,14	4,59
2	4,47	-20546 (-22295)	33395	243242	-162394	27,14	27,14	7,28
3	8,43	-12563 (-13603)	24951	336542	-183487	27,14	27,14	13,49
4	12,30	-8690 (-9039)	16718	360404	-194858	36,19	27,14	21,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	3523	37121	0	0	10.537
2	4,47	0,00	2525	35933	0	0	14.233
3	8,43	0,00	1501	34714	0	0	23.132
4	12,30	0,00	502	33525	0	0	66.728

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	13205 (13205)	46090	723060	207156	27,14	27,14	15,69
2	4,47	-7380 (-10723)	37857	728667	-206402	27,14	27,14	19,25
3	8,43	-24483 (-27116)	29413	144470	-133191	27,14	27,14	4,91
4	12,30	-37248 (-37248)	21180	59527	-104689	36,19	27,14	2,81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	5822	37766	0	0	6.486
2	4,47	0,00	4824	36577	0	0	7.582
3	8,43	0,00	3800	35358	0	0	9.304
4	12,30	0,00	2802	34169	0	0	12.195

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (375)	-7808	-278331	13350	36,19	40,72	35,65
2	4,07	-18611 (-38255)	-2648	-15542	-224559	27,14	49,76	5,87
3	8,10	-65194 (-67755)	-1086	-3044	-189932	27,14	40,72	2,80
4	12,13	-50102 (-64238)	476	1733	-234076	27,14	49,76	3,64
5	16,20	0 (-561)	7810	1860596	-133597	36,19	40,72	238,22

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	356	37357	0	0	105.036
2	4,07	0,00	-18655	43684	0	0	2.342
3	8,10	0,00	-4030	43912	0	0	10.897
4	12,13	0,00	13424	44140	0	0	3.288
5	16,20	0,00	-533	45213	0	0	84.894

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-6759 (-17199)	-565	-5852	-178120	49,76	58,81	10,36
2	4,91	27669 (32100)	263	1361	165960	54,29	31,67	5,17

3	8,10	34311 (35225)	1087	4739	153557	49,76	31,67	4,36
4	11,35	12796 (20428)	1926	14767	156631	49,76	31,67	7,67
5	14,50	-35316 (-35316)	2739	13268	-171056	49,76	54,29	4,84

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	15065	0	87476	327450	5.806
2	4,91	0,00	6394	39848	0	0	6.232
3	8,10	0,00	-2231	39967	0	0	17.914
4	11,35	0,00	-11012	40088	0	0	3.640
5	14,50	9,05	-19527	0	87476	328023	4.480

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-31040 (-31040)	36955	168251	-141320	27,14	27,14	4,55
2	4,47	-19105 (-20898)	29720	222988	-156794	27,14	27,14	7,50
3	8,43	-10874 (-11957)	22300	345976	-185514	27,14	27,14	15,51
4	12,30	-6759 (-7150)	15065	440461	-209049	36,19	27,14	29,24

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	3586	36447	0	0	10.165
2	4,47	0,00	2587	35402	0	0	13.683
3	8,43	0,00	1563	34331	0	0	21.959
4	12,30	0,00	565	33286	0	0	58.903

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	14403 (14403)	41417	614169	213580	27,14	27,14	14,83
2	4,47	-5939 (-9239)	34183	752015	-203261	27,14	27,14	22,00
3	8,43	-22793 (-25384)	26762	138145	-131029	27,14	27,14	5,16
4	12,30	-35316 (-35316)	19527	57494	-103980	36,19	27,14	2,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	5760	37091	0	0	6.440
2	4,47	0,00	4761	36046	0	0	7.570
3	8,43	0,00	3738	34975	0	0	9.358
4	12,30	0,00	2739	33931	0	0	12.387

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-676)	-7807	-294716	-25515	36,19	40,72	37,75
2	4,07	-38880 (-67747)	-3545	-11858	-226619	27,14	49,76	3,35
3	8,10	-98576 (-99434)	-1983	-3780	-189518	27,14	40,72	1,91
4	12,13	-66026 (-87551)	-422	-1120	-232626	27,14	49,76	2,66
5	16,20	0 (-631)	7811	1851949	-149715	36,19	40,72	237,08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	642	42929	0	0	66.879
2	4,07	0,00	-27414	43552	0	0	1.589

3	8,10	0,00	-2619	43781	0	0	16.719
4	12,13	0,00	20442	44009	0	0	2.153
5	16,20	0,00	-600	45213	0	0	75.393

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-21266 (-47962)	333	1255	-180675	49,76	58,81	3,77
2	4,91	43557 (49692)	1161	3897	166708	54,29	31,67	3,35
3	8,10	52277 (53773)	1985	5680	153845	49,76	31,67	2,86
4	11,35	21021 (32006)	2824	13795	156333	49,76	31,67	4,88
5	14,50	-47962 (-47962)	3638	12966	-170955	49,76	54,29	3,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	39810	0	87476	327520	2.197
2	4,91	0,00	8853	39978	0	0	4.516
3	8,10	0,00	-3388	40097	0	0	11.834
4	11,35	0,00	-15851	40218	0	0	2.537
5	14,50	9,05	-27936	0	87476	328211	3.131

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-35038 (-35038)	64721	340502	-184338	27,14	27,14	5,26
2	4,47	-26576 (-27747)	56488	393286	-193183	27,14	27,14	6,96
3	8,43	-21908 (-22369)	48043	426355	-198510	27,14	27,14	8,87
4	12,30	-21266 (-21497)	39810	361078	-194977	36,19	27,14	9,07

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	2687	40455	0	0	15.054
2	4,47	0,00	1689	39267	0	0	23.248
3	8,43	0,00	665	38048	0	0	57.204
4	12,30	0,00	-333	36859	0	0	110.636

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	12267 (12267)	52847	827995	192202	27,14	27,14	15,67
2	4,47	-11549 (-15471)	44614	615758	-213530	27,14	27,14	13,80
3	8,43	-31965 (-35178)	36169	132866	-129224	27,14	27,14	3,67
4	12,30	-47962 (-47962)	27936	61348	-105324	36,19	27,14	2,20

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	6658	38741	0	0	5.819
2	4,47	0,00	5660	37552	0	0	6.635
3	8,43	0,00	4636	36333	0	0	7.837
4	12,30	0,00	3638	35145	0	0	9.662

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (618)	-7807	-264908	20967	36,19	40,72	33,93
2	4,07	-34956 (-61850)	-3482	-12732	-226131	27,14	49,76	3,66
3	8,10	-90949 (-91882)	-1921	-3959	-189417	27,14	40,72	2,06
4	12,13	-62102 (-81557)	-359	-1024	-232680	27,14	49,76	2,85
5	16,20	0 (573)	7811	1864195	136866	36,19	40,72	238,65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	587	37358	0	0	63.661
2	4,07	0,00	-25541	43561	0	0	1.706
3	8,10	0,00	-2659	43790	0	0	16.469
4	12,13	0,00	18476	44018	0	0	2.382
5	16,20	0,00	-545	39642	0	0	72.787

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-19334 (-45778)	270	1067	-180615	49,76	58,81	3,95
2	4,91	41516 (47080)	1099	3891	166706	54,29	31,67	3,54
3	8,10	48922 (50521)	1923	5857	153899	49,76	31,67	3,05
4	11,35	19029 (29432)	2761	14694	156609	49,76	31,67	5,32
5	14,50	-46030 (-46030)	3575	13285	-171062	49,76	54,29	3,72

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	38158	0	87476	327507	2.292
2	4,91	0,00	8029	39969	0	0	4.978
3	8,10	0,00	-3388	40088	0	0	11.832
4	11,35	0,00	-15012	40209	0	0	2.678
5	14,50	9,05	-26284	0	87476	328198	3.328

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-33839 (-33839)	60048	318848	-179684	27,14	27,14	5,31
2	4,47	-25136 (-26350)	52813	384302	-191736	27,14	27,14	7,28
3	8,43	-20219 (-20723)	45393	438556	-200212	27,14	27,14	9,66
4	12,30	-19334 (-19522)	38158	391733	-200411	36,19	27,14	10,27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	2750	39781	0	0	14.466
2	4,47	0,00	1752	38736	0	0	22.114
3	8,43	0,00	728	37665	0	0	51.751
4	12,30	0,00	-270	36620	0	0	135.399

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	13466 (13466)	48174	735249	205516	27,14	27,14	15,26
2	4,47	-10108 (-13987)	40939	624230	-213266	27,14	27,14	15,25
3	8,43	-30276 (-33445)	33519	127760	-127479	27,14	27,14	3,81

4	12,30	-46030 (-46030)	26284	59843	-104799	36,19	27,14	2,28
---	-------	-----------------	-------	-------	---------	-------	-------	------

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	6595	38066	0	0	5.772
2	4,47	0,00	5597	37022	0	0	6.615
3	8,43	0,00	4573	35951	0	0	7.861
4	12,30	0,00	3575	34906	0	0	9.764

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-676)	-7807	-294716	-25515	36,19	40,72	37,75
2	4,07	-38880 (-67747)	-3545	-11858	-226619	27,14	49,76	3,35
3	8,10	-98576 (-99434)	-1983	-3780	-189518	27,14	40,72	1,91
4	12,13	-66026 (-87551)	-422	-1120	-232626	27,14	49,76	2,66
5	16,20	0 (-631)	7811	1851949	-149715	36,19	40,72	237,08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	642	42929	0	0	66.879
2	4,07	0,00	-27414	43552	0	0	1.589
3	8,10	0,00	-2619	43781	0	0	16.719
4	12,13	0,00	20442	44009	0	0	2.153
5	16,20	0,00	-600	45213	0	0	75.393

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-21266 (-47962)	333	1255	-180675	49,76	58,81	3,77
2	4,91	43557 (49692)	1161	3897	166708	54,29	31,67	3,35
3	8,10	52277 (53773)	1985	5680	153845	49,76	31,67	2,86
4	11,35	21021 (32006)	2824	13795	156333	49,76	31,67	4,88
5	14,50	-47962 (-47962)	3638	12966	-170955	49,76	54,29	3,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	39810	0	87476	327520	2.197
2	4,91	0,00	8853	39978	0	0	4.516
3	8,10	0,00	-3388	40097	0	0	11.834
4	11,35	0,00	-15851	40218	0	0	2.537
5	14,50	9,05	-27936	0	87476	328211	3.131

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-35038 (-35038)	64721	340502	-184338	27,14	27,14	5,26
2	4,47	-26576 (-27747)	56488	393286	-193183	27,14	27,14	6,96
3	8,43	-21908 (-22369)	48043	426355	-198510	27,14	27,14	8,87
4	12,30	-21266 (-21497)	39810	361078	-194977	36,19	27,14	9,07

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	2687	40455	0	0	15.054
2	4,47	0,00	1689	39267	0	0	23.248

3	8,43	0,00	665	38048	0	0	57.204
4	12,30	0,00	-333	36859	0	0	110.636

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	12267 (12267)	52847	827995	192202	27,14	27,14	15,67
2	4,47	-11549 (-15471)	44614	615758	-213530	27,14	27,14	13,80
3	8,43	-31965 (-35178)	36169	132866	-129224	27,14	27,14	3,67
4	12,30	-47962 (-47962)	27936	61348	-105324	36,19	27,14	2,20

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	6658	38741	0	0	5.819
2	4,47	0,00	5660	37552	0	0	6.635
3	8,43	0,00	4636	36333	0	0	7.837
4	12,30	0,00	3638	35145	0	0	9.662

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (618)	-7807	-264908	20967	36,19	40,72	33,93
2	4,07	-34956 (-61850)	-3482	-12732	-226131	27,14	49,76	3,66
3	8,10	-90949 (-91882)	-1921	-3959	-189417	27,14	40,72	2,06
4	12,13	-62102 (-81557)	-359	-1024	-232680	27,14	49,76	2,85
5	16,20	0 (573)	7811	1864195	136866	36,19	40,72	238,65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	587	37358	0	0	63.661
2	4,07	0,00	-25541	43561	0	0	1.706
3	8,10	0,00	-2659	43790	0	0	16.469
4	12,13	0,00	18476	44018	0	0	2.382
5	16,20	0,00	-545	39642	0	0	72.787

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-19334 (-45778)	270	1067	-180615	49,76	58,81	3,95
2	4,91	41516 (47080)	1099	3891	166706	54,29	31,67	3,54
3	8,10	48922 (50521)	1923	5857	153899	49,76	31,67	3,05
4	11,35	19029 (29432)	2761	14694	156609	49,76	31,67	5,32
5	14,50	-46030 (-46030)	3575	13285	-171062	49,76	54,29	3,72

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	38158	0	87476	327507	2.292
2	4,91	0,00	8029	39969	0	0	4.978
3	8,10	0,00	-3388	40088	0	0	11.832
4	11,35	0,00	-15012	40209	0	0	2.678
5	14,50	9,05	-26284	0	87476	328198	3.328

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-33839 (-33839)	60048	318848	-179684	27,14	27,14	5,31
2	4,47	-25136 (-26350)	52813	384302	-191736	27,14	27,14	7,28
3	8,43	-20219 (-20723)	45393	438556	-200212	27,14	27,14	9,66
4	12,30	-19334 (-19522)	38158	391733	-200411	36,19	27,14	10,27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	2750	39781	0	0	14.466
2	4,47	0,00	1752	38736	0	0	22.114
3	8,43	0,00	728	37665	0	0	51.751
4	12,30	0,00	-270	36620	0	0	135.399

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	13466 (13466)	48174	735249	205516	27,14	27,14	15,26
2	4,47	-10108 (-13987)	40939	624230	-213266	27,14	27,14	15,25
3	8,43	-30276 (-33445)	33519	127760	-127479	27,14	27,14	3,81
4	12,30	-46030 (-46030)	26284	59843	-104799	36,19	27,14	2,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	6595	38066	0	0	5.772
2	4,47	0,00	5597	37022	0	0	6.615
3	8,43	0,00	4573	35951	0	0	7.861
4	12,30	0,00	3575	34906	0	0	9.764

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (619)	7810	1859013	147284	36,19	40,72	238,02
2	4,07	-54027 (-69287)	413	1394	-233915	27,14	49,76	3,38
3	8,10	-72821 (-75114)	-1149	-2905	-190010	27,14	40,72	2,53
4	12,13	-22536 (-44946)	-2710	-13606	-225641	27,14	49,76	5,02
5	16,20	0 (-433)	-7808	-309518	-17145	36,19	40,72	39,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	588	39642	0	0	67.457
2	4,07	0,00	-14493	44131	0	0	3.045
3	8,10	0,00	4701	43903	0	0	9.338
4	12,13	0,00	21282	43674	0	0	2.052
5	16,20	0,00	-411	42929	0	0	104.517

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-37248 (-37248)	2802	13899	-184765	49,76	58,81	4,96
2	4,91	15469 (23563)	1974	14219	169752	54,29	31,67	7,20
3	8,10	37666 (38502)	1150	4584	153509	49,76	31,67	3,99
4	11,35	29287 (34408)	311	1379	152526	49,76	31,67	4,43

5	14,50	-8690 (-20276)	-502	-4092	-165140	49,76	54,29	8,14
---	-------	----------------	------	-------	---------	-------	-------	------

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	21180	0	87476	328036	4.130
2	4,91	0,00	11680	40095	0	0	3.433
3	8,10	0,00	2231	39976	0	0	17.918
4	11,35	0,00	-7389	39855	0	0	5.394
5	14,50	9,05	-16718	0	87476	327450	5.233

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	13205 (13205)	46090	723058	207156	27,14	27,14	15,69
2	4,47	-7380 (-10723)	37857	728669	-206401	27,14	27,14	19,25
3	8,43	-24483 (-27116)	29413	144470	-133191	27,14	27,14	4,91
4	12,30	-37248 (-37248)	21180	59527	-104689	36,19	27,14	2,81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-5822	37766	0	0	6.486
2	4,47	0,00	-4824	36577	0	0	7.582
3	8,43	0,00	-3800	35358	0	0	9.304
4	12,30	0,00	-2802	34169	0	0	12.195

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-32238 (-32238)	41628	191062	-147966	27,14	27,14	4,59
2	4,47	-20546 (-22295)	33395	243242	-162394	27,14	27,14	7,28
3	8,43	-12563 (-13603)	24951	336542	-183486	27,14	27,14	13,49
4	12,30	-8690 (-9039)	16718	360402	-194857	36,19	27,14	21,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-3523	37121	0	0	10.537
2	4,47	0,00	-2525	35933	0	0	14.233
3	8,43	0,00	-1501	34714	0	0	23.132
4	12,30	0,00	-502	33525	0	0	66.729

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-561)	7810	1860596	-133597	36,19	40,72	238,22
2	4,07	-50102 (-63391)	476	1757	-234087	27,14	49,76	3,69
3	8,10	-65194 (-67755)	-1086	-3044	-189932	27,14	40,72	2,80
4	12,13	-18611 (-38952)	-2648	-15274	-224709	27,14	49,76	5,77
5	16,20	0 (-375)	-7808	-313265	-15026	36,19	40,72	40,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	533	45213	0	0	84.894
2	4,07	0,00	-12620	44140	0	0	3.498
3	8,10	0,00	4661	43912	0	0	9.421
4	12,13	0,00	19317	43684	0	0	2.261

5	16,20	0,00	-356	42929	0	0	120.701
---	-------	------	------	-------	---	---	---------

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-35316 (-35316)	2739	14342	-184908	49,76	58,81	5,24
2	4,91	13428 (20951)	1911	15518	170135	54,29	31,67	8,12
3	8,10	34311 (35226)	1087	4739	153556	49,76	31,67	4,36
4	11,35	27295 (31834)	248	1189	152468	49,76	31,67	4,79
5	14,50	-6759 (-17199)	-565	-5410	-164655	49,76	54,29	9,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	19527	0	87476	328023	4.480
2	4,91	0,00	10856	40086	0	0	3.693
3	8,10	0,00	2231	39967	0	0	17.914
4	11,35	0,00	-6550	39846	0	0	6.083
5	14,50	9,05	-15065	0	87476	327450	5.806

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	14403 (14403)	41417	614167	213580	27,14	27,14	14,83
2	4,47	-5939 (-9239)	34183	752017	-203261	27,14	27,14	22,00
3	8,43	-22793 (-25384)	26762	138146	-131029	27,14	27,14	5,16
4	12,30	-35316 (-35316)	19527	57494	-103980	36,19	27,14	2,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-5760	37091	0	0	6.440
2	4,47	0,00	-4761	36046	0	0	7.570
3	8,43	0,00	-3738	34975	0	0	9.358
4	12,30	0,00	-2739	33931	0	0	12.387

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-31040 (-31040)	36955	168251	-141320	27,14	27,14	4,55
2	4,47	-19105 (-20898)	29720	222988	-156794	27,14	27,14	7,50
3	8,43	-10874 (-11957)	22300	345976	-185514	27,14	27,14	15,51
4	12,30	-6759 (-7150)	15065	440459	-209049	36,19	27,14	29,24

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-3586	36447	0	0	10.165
2	4,47	0,00	-2587	35402	0	0	13.683
3	8,43	0,00	-1563	34331	0	0	21.959
4	12,30	0,00	-565	33286	0	0	58.904

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (619)	7810	1859013	147284	36,19	40,72	238,02
2	4,07	-54027 (-69287)	413	1394	-233915	27,14	49,76	3,38
3	8,10	-72821 (-75114)	-1149	-2905	-190010	27,14	40,72	2,53
4	12,13	-22536 (-44946)	-2710	-13606	-225641	27,14	49,76	5,02
5	16,20	0 (-433)	-7808	-309518	-17145	36,19	40,72	39,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	588	39642	0	0	67.457
2	4,07	0,00	-14493	44131	0	0	3.045
3	8,10	0,00	4701	43903	0	0	9.338
4	12,13	0,00	21282	43674	0	0	2.052
5	16,20	0,00	-411	42929	0	0	104.517

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-37248 (-37248)	2802	13899	-184765	49,76	58,81	4,96
2	4,91	15469 (23563)	1974	14219	169752	54,29	31,67	7,20
3	8,10	37666 (38502)	1150	4584	153509	49,76	31,67	3,99
4	11,35	29287 (34408)	311	1379	152526	49,76	31,67	4,43
5	14,50	-8690 (-20276)	-502	-4092	-165140	49,76	54,29	8,14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	21180	0	87476	328036	4.130
2	4,91	0,00	11680	40095	0	0	3.433
3	8,10	0,00	2231	39976	0	0	17.918
4	11,35	0,00	-7389	39855	0	0	5.394
5	14,50	9,05	-16718	0	87476	327450	5.233

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	13205 (13205)	46090	723058	207156	27,14	27,14	15,69
2	4,47	-7380 (-10723)	37857	728669	-206401	27,14	27,14	19,25
3	8,43	-24483 (-27116)	29413	144470	-133191	27,14	27,14	4,91
4	12,30	-37248 (-37248)	21180	59527	-104689	36,19	27,14	2,81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-5822	37766	0	0	6.486
2	4,47	0,00	-4824	36577	0	0	7.582
3	8,43	0,00	-3800	35358	0	0	9.304
4	12,30	0,00	-2802	34169	0	0	12.195

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-32238 (-32238)	41628	191062	-147966	27,14	27,14	4,59
2	4,47	-20546 (-22295)	33395	243242	-162394	27,14	27,14	7,28
3	8,43	-12563 (-13603)	24951	336542	-183486	27,14	27,14	13,49
4	12,30	-8690 (-9039)	16718	360402	-194857	36,19	27,14	21,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-3523	37121	0	0	10.537
2	4,47	0,00	-2525	35933	0	0	14.233
3	8,43	0,00	-1501	34714	0	0	23.132
4	12,30	0,00	-502	33525	0	0	66.729

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-561)	7810	1860596	-133597	36,19	40,72	238,22
2	4,07	-50102 (-63391)	476	1757	-234087	27,14	49,76	3,69
3	8,10	-65194 (-67755)	-1086	-3044	-189932	27,14	40,72	2,80
4	12,13	-18611 (-38952)	-2648	-15274	-224709	27,14	49,76	5,77
5	16,20	0 (-375)	-7808	-313265	-15026	36,19	40,72	40,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	533	45213	0	0	84.894
2	4,07	0,00	-12620	44140	0	0	3.498
3	8,10	0,00	4661	43912	0	0	9.421
4	12,13	0,00	19317	43684	0	0	2.261
5	16,20	0,00	-356	42929	0	0	120.701

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-35316 (-35316)	2739	14342	-184908	49,76	58,81	5,24
2	4,91	13428 (20951)	1911	15518	170135	54,29	31,67	8,12
3	8,10	34311 (35226)	1087	4739	153556	49,76	31,67	4,36
4	11,35	27295 (31834)	248	1189	152468	49,76	31,67	4,79
5	14,50	-6759 (-17199)	-565	-5410	-164655	49,76	54,29	9,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	19527	0	87476	328023	4.480
2	4,91	0,00	10856	40086	0	0	3.693
3	8,10	0,00	2231	39967	0	0	17.914
4	11,35	0,00	-6550	39846	0	0	6.083
5	14,50	9,05	-15065	0	87476	327450	5.806

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	14403 (14403)	41417	614167	213580	27,14	27,14	14,83
2	4,47	-5939 (-9239)	34183	752017	-203261	27,14	27,14	22,00
3	8,43	-22793 (-25384)	26762	138146	-131029	27,14	27,14	5,16
4	12,30	-35316 (-35316)	19527	57494	-103980	36,19	27,14	2,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-5760	37091	0	0	6.440
2	4,47	0,00	-4761	36046	0	0	7.570
3	8,43	0,00	-3738	34975	0	0	9.358
4	12,30	0,00	-2739	33931	0	0	12.387

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-31040 (-31040)	36955	168251	-141320	27,14	27,14	4,55
2	4,47	-19105 (-20898)	29720	222988	-156794	27,14	27,14	7,50
3	8,43	-10874 (-11957)	22300	345976	-185514	27,14	27,14	15,51
4	12,30	-6759 (-7150)	15065	440459	-209049	36,19	27,14	29,24

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-3586	36447	0	0	10.165
2	4,47	0,00	-2587	35402	0	0	13.683
3	8,43	0,00	-1563	34331	0	0	21.959
4	12,30	0,00	-565	33286	0	0	58.904

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-909)	7	1437	-192918	36,19	40,72	212,13
2	4,07	-82707 (-116676)	-6403	-12420	-226305	27,14	49,76	1,94
3	8,10	-145751 (-145751)	-6403	-8216	-187020	27,14	40,72	1,28
4	12,13	-82663 (-117922)	-6403	-12293	-226376	27,14	49,76	1,92
5	16,20	0 (-900)	7	1451	-192925	36,19	40,72	214,26

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	864	44072	0	0	51.029
2	4,07	0,00	-32260	43134	0	0	1.337
3	8,10	0,00	589	43134	0	0	73.201
4	12,13	0,00	33484	43134	0	0	1.288
5	16,20	0,00	-855	44072	0	0	51.539

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-79844 (-79844)	6410	14858	-185075	49,76	58,81	2,32
2	4,91	61933 (87084)	6410	12457	169232	54,29	31,67	1,94
3	8,10	138522 (138522)	6410	7140	154293	49,76	31,67	1,11
4	11,35	57978 (82857)	6410	12053	155799	49,76	31,67	1,88
5	14,50	-79560 (-79844)	6410	13746	-171215	49,76	54,29	2,14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	52081	0	87476	328791	1.680
2	4,91	0,00	36292	40736	0	0	1.122
3	8,10	0,00	339	40736	0	0	120.293
4	11,35	0,00	-35899	40736	0	0	1.135
5	14,50	9,05	-51403	0	87476	328791	1.702

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-4846 (-9288)	82501	1144729	-128879	27,14	27,14	13,88
2	4,47	-29634 (-34076)	72447	419793	-197453	27,14	27,14	5,79
3	8,43	-55057 (-59499)	62135	136105	-130332	27,14	27,14	2,19
4	12,30	-79844 (-79844)	52081	70865	-108642	36,19	27,14	1,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-6410	43022	0	0	6.712
2	4,47	0,00	-6410	41571	0	0	6.485
3	8,43	0,00	-6410	40082	0	0	6.253
4	12,30	0,00	-6410	38630	0	0	6.027

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-4562 (-9004)	81823	1152483	-126818	27,14	27,14	14,09
2	4,47	-29349 (-33791)	71769	419152	-197350	27,14	27,14	5,84
3	8,43	-54772 (-59214)	61457	134809	-129888	27,14	27,14	2,19
4	12,30	-79560 (-79560)	51403	69998	-108340	36,19	27,14	1,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	6410	42925	0	0	6.696
2	4,47	0,00	6410	41473	0	0	6.470
3	8,43	0,00	6410	39984	0	0	6.238
4	12,30	0,00	6410	38533	0	0	6.011

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-724)	6	1513	-192957	36,19	40,72	266,69
2	4,07	-66822 (-93983)	-5363	-12899	-226037	27,14	49,76	2,41
3	8,10	-117197 (-117197)	-5363	-8550	-186832	27,14	40,72	1,59
4	12,13	-66785 (-94959)	-5363	-12771	-226109	27,14	49,76	2,38
5	16,20	0 (716)	6	1363	172004	36,19	40,72	240,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	687	44072	0	0	64.142
2	4,07	0,00	-25795	43286	0	0	1.678
3	8,10	0,00	467	43286	0	0	92.704
4	12,13	0,00	26756	43286	0	0	1.618
5	16,20	0,00	-680	38500	0	0	56.634

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-65972 (-65972)	5369	15068	-185143	49,76	58,81	2,81
2	4,91	50703 (71539)	5369	12707	169306	54,29	31,67	2,37
3	8,10	114590 (114590)	5369	7231	154321	49,76	31,67	1,35
4	11,35	47384 (67977)	5369	12312	155879	49,76	31,67	2,29
5	14,50	-65730 (-65972)	5369	13939	-171279	49,76	54,29	2,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	42660	0	87476	328573	2.051
2	4,91	0,00	30066	40586	0	0	1.350
3	8,10	0,00	288	40586	0	0	140.692
4	11,35	0,00	-29716	40586	0	0	1.366
5	14,50	9,05	-42084	0	87476	328573	2.079

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-3154 (-6875)	66060	1171097	-121869	27,14	27,14	17,73
2	4,47	-23916 (-27636)	58327	415142	-196704	27,14	27,14	7,12
3	8,43	-45210 (-48931)	50394	133211	-129342	27,14	27,14	2,64
4	12,30	-65972 (-65972)	42660	70075	-108367	36,19	27,14	1,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-5369	40649	0	0	7.571
2	4,47	0,00	-5369	39532	0	0	7.363
3	8,43	0,00	-5369	38387	0	0	7.150
4	12,30	0,00	-5369	37270	0	0	6.942

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-2911 (-6632)	65484	1179980	-119507	27,14	27,14	18,02
2	4,47	-23673 (-27394)	57750	414431	-196589	27,14	27,14	7,18
3	8,43	-44968 (-48688)	49817	131874	-128885	27,14	27,14	2,65
4	12,30	-65730 (-65730)	42084	69183	-108056	36,19	27,14	1,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	5369	40566	0	0	7.555
2	4,47	0,00	5369	39449	0	0	7.347
3	8,43	0,00	5369	38304	0	0	7.134
4	12,30	0,00	5369	37187	0	0	6.926

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (812)	7814	1837341	190859	36,19	40,72	235,13
2	4,07	-80009 (-103515)	-3221	-7135	-229262	27,14	49,76	2,21
3	8,10	-113818 (-115453)	-4783	-7759	-187278	27,14	40,72	1,62
4	12,13	-48486 (-79302)	-6345	-17862	-223260	27,14	49,76	2,82
5	16,20	0 (-619)	-7804	-298048	-23631	36,19	40,72	38,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	771	39642	0	0	51.425
2	4,07	0,00	-22322	43600	0	0	1.953
3	8,10	0,00	4813	43371	0	0	9.011
4	12,13	0,00	29264	43143	0	0	1.474
5	16,20	0,00	-588	42929	0	0	73.057

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-74838 (-74838)	6440	15958	-185431	49,76	58,81	2,48
2	4,91	40276 (60874)	5612	15689	170185	54,29	31,67	2,80
3	8,10	105101 (105679)	4788	6989	154246	49,76	31,67	1,46
4	11,35	51681 (68992)	3949	8862	154821	49,76	31,67	2,24
5	14,50	-46069 (-71756)	3136	7390	-169102	49,76	54,29	2,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	42030	0	87476	328797	2.081
2	4,91	0,00	29723	40621	0	0	1.367
3	8,10	0,00	2482	40502	0	0	16.319
4	11,35	0,00	-24981	40381	0	0	1.616
5	14,50	9,05	-37066	0	87476	328106	2.360

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	18183 (18183)	66940	749523	203596	27,14	27,14	11,20
2	4,47	-16471 (-22335)	58707	554371	-210912	27,14	27,14	9,44
3	8,43	-48003 (-53158)	50263	117086	-123830	27,14	27,14	2,33
4	12,30	-74838 (-74838)	42030	58617	-104372	36,19	27,14	1,39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-9461	40776	0	0	4.310
2	4,47	0,00	-8462	39587	0	0	4.678
3	8,43	0,00	-7439	38368	0	0	5.158
4	12,30	0,00	-6440	37179	0	0	5.773

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-27049 (-27129)	61976	463558	-202912	27,14	27,14	7,48
2	4,47	-29426 (-30197)	53743	320375	-180012	27,14	27,14	5,96
3	8,43	-35873 (-37355)	45299	173571	-143129	27,14	27,14	3,83
4	12,30	-46069 (-46069)	37066	93862	-116660	36,19	27,14	2,53

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	115	40059	0	0	346.903
2	4,47	0,00	1114	38871	0	0	34.900
3	8,43	0,00	2138	37651	0	0	17.614
4	12,30	0,00	3136	36463	0	0	11.627

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

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

1	0,00	0 (754)	7814	1843811	177850	36,19	40,72	235,96
2	4,07	-76085 (-97618)	-3159	-7414	-229106	27,14	49,76	2,35
3	8,10	-106191 (-107960)	-4720	-8178	-187042	27,14	40,72	1,73
4	12,13	-44562 (-73308)	-6282	-19074	-222583	27,14	49,76	3,04
5	16,20	0 (-561)	-7804	-301523	-21666	36,19	40,72	38,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	716	39642	0	0	55.381
2	4,07	0,00	-20449	43609	0	0	2.133
3	8,10	0,00	4773	43380	0	0	9.089
4	12,13	0,00	27299	43152	0	0	1.581
5	16,20	0,00	-533	42929	0	0	80.611

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-72906 (-72906)	6378	16229	-185518	49,76	58,81	2,54
2	4,91	38236 (58263)	5549	16225	170343	54,29	31,67	2,92
3	8,10	101745 (102336)	4725	7124	154288	49,76	31,67	1,51
4	11,35	49688 (66418)	3887	9063	154882	49,76	31,67	2,33
5	14,50	-44138 (-68680)	3073	7569	-169161	49,76	54,29	2,46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	40378	0	87476	328784	2.166
2	4,91	0,00	28899	40612	0	0	1.405
3	8,10	0,00	2482	40493	0	0	16.315
4	11,35	0,00	-24142	40372	0	0	1.672
5	14,50	9,05	-35414	0	87476	328093	2.470

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	19382 (19382)	62268	679621	211540	27,14	27,14	10,91
2	4,47	-15030 (-20851)	55033	557053	-211059	27,14	27,14	10,12
3	8,43	-46314 (-51426)	47613	113521	-122612	27,14	27,14	2,38
4	12,30	-72906 (-72906)	40378	57610	-104021	36,19	27,14	1,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-9398	40101	0	0	4.267
2	4,47	0,00	-8400	39057	0	0	4.650
3	8,43	0,00	-7376	37985	0	0	5.150
4	12,30	0,00	-6378	36941	0	0	5.792

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-25851 (-25887)	57304	444646	-200870	27,14	27,14	7,76
2	4,47	-27985 (-28713)	50069	310019	-177787	27,14	27,14	6,19
3	8,43	-34184 (-35622)	42649	169854	-141868	27,14	27,14	3,98
4	12,30	-44138 (-44138)	35414	93503	-116535	36,19	27,14	2,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	53	39385	0	0	746.149
2	4,47	0,00	1051	38340	0	0	36.477
3	8,43	0,00	2075	37269	0	0	17.961
4	12,30	0,00	3073	36224	0	0	11.787

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (812)	7814	1837341	190859	36,19	40,72	235,13
2	4,07	-80009 (-103515)	-3221	-7135	-229262	27,14	49,76	2,21
3	8,10	-113818 (-115453)	-4783	-7759	-187278	27,14	40,72	1,62
4	12,13	-48486 (-79302)	-6345	-17862	-223260	27,14	49,76	2,82
5	16,20	0 (-619)	-7804	-298048	-23631	36,19	40,72	38,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	771	39642	0	0	51.425
2	4,07	0,00	-22322	43600	0	0	1.953
3	8,10	0,00	4813	43371	0	0	9.011
4	12,13	0,00	29264	43143	0	0	1.474
5	16,20	0,00	-588	42929	0	0	73.057

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-74838 (-74838)	6440	15958	-185431	49,76	58,81	2,48
2	4,91	40276 (60874)	5612	15689	170185	54,29	31,67	2,80
3	8,10	105101 (105679)	4788	6989	154246	49,76	31,67	1,46
4	11,35	51681 (68992)	3949	8862	154821	49,76	31,67	2,24
5	14,50	-46069 (-71756)	3136	7390	-169102	49,76	54,29	2,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	42030	0	87476	328797	2.081
2	4,91	0,00	29723	40621	0	0	1.367
3	8,10	0,00	2482	40502	0	0	16.319
4	11,35	0,00	-24981	40381	0	0	1.616
5	14,50	9,05	-37066	0	87476	328106	2.360

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	18183 (18183)	66940	749523	203596	27,14	27,14	11,20
2	4,47	-16471 (-22335)	58707	554371	-210912	27,14	27,14	9,44
3	8,43	-48003 (-53158)	50263	117086	-123830	27,14	27,14	2,33
4	12,30	-74838 (-74838)	42030	58617	-104372	36,19	27,14	1,39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-9461	40776	0	0	4.310
2	4,47	0,00	-8462	39587	0	0	4.678
3	8,43	0,00	-7439	38368	0	0	5.158
4	12,30	0,00	-6440	37179	0	0	5.773

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-27049 (-27129)	61976	463558	-202912	27,14	27,14	7,48
2	4,47	-29426 (-30197)	53743	320375	-180012	27,14	27,14	5,96
3	8,43	-35873 (-37355)	45299	173571	-143129	27,14	27,14	3,83
4	12,30	-46069 (-46069)	37066	93862	-116660	36,19	27,14	2,53

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	115	40059	0	0	346.903
2	4,47	0,00	1114	38871	0	0	34.900
3	8,43	0,00	2138	37651	0	0	17.614
4	12,30	0,00	3136	36463	0	0	11.627

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (754)	7814	1843811	177850	36,19	40,72	235,96
2	4,07	-76085 (-97618)	-3159	-7414	-229106	27,14	49,76	2,35
3	8,10	-106191 (-107960)	-4720	-8178	-187042	27,14	40,72	1,73
4	12,13	-44562 (-73308)	-6282	-19074	-222583	27,14	49,76	3,04
5	16,20	0 (-561)	-7804	-301523	-21666	36,19	40,72	38,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,00	0,00	716	39642	0	0	55.381
2	4,07	0,00	-20449	43609	0	0	2.133
3	8,10	0,00	4773	43380	0	0	9.089
4	12,13	0,00	27299	43152	0	0	1.581
5	16,20	0,00	-533	42929	0	0	80.611

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,70	-72906 (-72906)	6378	16229	-185518	49,76	58,81	2,54
2	4,91	38236 (58263)	5549	16225	170343	54,29	31,67	2,92
3	8,10	101745 (102336)	4725	7124	154288	49,76	31,67	1,51
4	11,35	49688 (66418)	3887	9063	154882	49,76	31,67	2,33
5	14,50	-44138 (-68680)	3073	7569	-169161	49,76	54,29	2,46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	1,70	9,05	40378	0	87476	328784	2.166
2	4,91	0,00	28899	40612	0	0	1.405
3	8,10	0,00	2482	40493	0	0	16.315
4	11,35	0,00	-24142	40372	0	0	1.672
5	14,50	9,05	-35414	0	87476	328093	2.470

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	19382 (19382)	62268	679621	211540	27,14	27,14	10,91
2	4,47	-15030 (-20851)	55033	557053	-211059	27,14	27,14	10,12
3	8,43	-46314 (-51426)	47613	113521	-122612	27,14	27,14	2,38
4	12,30	-72906 (-72906)	40378	57610	-104021	36,19	27,14	1,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	-9398	40101	0	0	4.267
2	4,47	0,00	-8400	39057	0	0	4.650
3	8,43	0,00	-7376	37985	0	0	5.150
4	12,30	0,00	-6378	36941	0	0	5.792

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,60	-25851 (-25887)	57304	444646	-200870	27,14	27,14	7,76
2	4,47	-27985 (-28713)	50069	310019	-177787	27,14	27,14	6,19
3	8,43	-34184 (-35622)	42649	169854	-141868	27,14	27,14	3,98
4	12,30	-44138 (-44138)	35414	93503	-116535	36,19	27,14	2,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,60	0,00	53	39385	0	0	746.149
2	4,47	0,00	1051	38340	0	0	36.477
3	8,43	0,00	2075	37269	0	0	17.961
4	12,30	0,00	3073	36224	0	0	11.787

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_{fi}	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° 23 - SLE (Rara)]

Base sezione $B = 100$ cm
 Altezza sezione $H = 120,00$ cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fi}	σ_{fs}	σ_c
1	0,00	0	2	36,19	40,72	0,0	0,0	0,0
2	4,07	-52663	-1952	27,14	49,76	999,2	333,4	24,6
3	8,10	-94762	-1952	27,14	40,72	2164,4	638,8	47,5
4	12,13	-48318	-1952	27,14	49,76	918,1	305,6	22,5
5	16,20	0	2	36,19	40,72	0,0	0,0	0,0

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	τ_c
1	0,00	0,00	703	0,07
2	4,07	0,00	-23460	-2,36
3	8,10	0,00	1707	0,17
4	12,13	0,00	22405	2,25
5	16,20	0,00	-484	-0,05

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

Base sezione $B = 100$ cm
 Altezza sezione $H = 80,00$ cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fi}	σ_{fs}	σ_c
1	1,70	-34579	1954	49,76	58,81	818,2	346,5	26,2
2	4,91	35416	1954	54,29	31,67	403,3	917,3	30,5
3	8,10	50599	1954	49,76	31,67	586,5	1431,1	44,6
4	11,35	27274	1954	49,76	31,67	318,1	763,7	24,1
5	14,50	-32717	1954	49,76	54,29	834,9	333,8	25,4

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	τ_c
1	1,70	9,05	41215	6,30
2	4,91	0,00	10672	1,63
3	8,10	0,00	-1157	-0,18
4	11,35	0,00	-13200	-2,02
5	14,50	9,05	-24879	-3,80

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

Base sezione $B = 100$ cm
 Altezza sezione $H = 80,00$ cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fi}	σ_{fs}	σ_c
1	0,60	-11717	64615	27,14	27,14	14,1	232,1	16,1
2	4,47	-19273	56881	27,14	27,14	243,8	333,6	23,8
3	8,43	-27023	48949	27,14	27,14	661,5	451,5	33,1
4	12,30	-34579	41215	36,19	27,14	1116,3	524,6	39,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	-1954	-0,30
2	4,47	0,00	-1954	-0,30
3	8,43	0,00	-1954	-0,30
4	12,30	0,00	-1954	-0,30

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-9855	48279	27,14	27,14	27,7	186,8	13,0
2	4,47	-17411	40545	27,14	27,14	321,7	296,4	21,4
3	8,43	-25161	32613	27,14	27,14	788,9	408,0	30,4
4	12,30	-32717	24879	36,19	27,14	1269,5	475,2	36,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	1954	0,30
2	4,47	0,00	1954	0,30
3	8,43	0,00	1954	0,30
4	12,30	0,00	1954	0,30

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	2	36,19	40,72	0,0	0,0	0,0
2	4,07	-48577	-1743	27,14	49,76	921,2	307,6	22,7
3	8,10	-88324	-1743	27,14	40,72	2016,5	595,5	44,3
4	12,13	-45318	-1743	27,14	49,76	860,4	286,8	21,1
5	16,20	0	2	36,19	40,72	0,0	0,0	0,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,00	0,00	645	0,06
2	4,07	0,00	-21738	-2,19
3	8,10	0,00	1364	0,14
4	12,13	0,00	21142	2,13
5	16,20	0,00	-481	-0,05

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,70	-31435	1745	49,76	58,81	744,1	314,9	23,9
2	4,91	31954	1745	54,29	31,67	363,8	827,8	27,5
3	8,10	46947	1745	49,76	31,67	544,0	1328,4	41,3
4	11,35	25716	1745	49,76	31,67	299,8	720,9	22,7
5	14,50	-30039	1745	49,76	54,29	767,0	306,4	23,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	1,70	9,05	35442	5,42
2	4,91	0,00	10263	1,57
3	8,10	0,00	-868	-0,13
4	11,35	0,00	-12200	-1,86
5	14,50	9,05	-23190	-3,54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-11017	58842	27,14	27,14	17,8	215,4	15,0
2	4,47	-17766	51108	27,14	27,14	235,6	306,9	21,9
3	8,43	-24687	43176	27,14	27,14	623,8	411,2	30,2
4	12,30	-31435	35442	36,19	27,14	1044,5	474,3	35,7

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	-1745	-0,27
2	4,47	0,00	-1745	-0,27
3	8,43	0,00	-1745	-0,27
4	12,30	0,00	-1745	-0,27

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-9621	46590	27,14	27,14	28,6	181,7	12,7
2	4,47	-16369	38856	27,14	27,14	294,7	279,0	20,2
3	8,43	-23290	30924	27,14	27,14	719,9	378,5	28,2
4	12,30	-30039	23190	36,19	27,14	1160,2	436,9	33,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	1745	0,27
2	4,47	0,00	1745	0,27
3	8,43	0,00	1745	0,27
4	12,30	0,00	1745	0,27

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	1	36,19	40,72	0,0	0,0	0,0
2	4,07	-36319	-1117	27,14	49,76	687,1	230,3	17,0
3	8,10	-69008	-1117	27,14	40,72	1572,8	465,7	34,6
4	12,13	-36319	-1117	27,14	49,76	687,1	230,3	17,0
5	16,20	0	1	36,19	40,72	0,0	0,0	0,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,00	0,00	472	0,05
2	4,07	0,00	-16574	-1,67
3	8,10	0,00	336	0,03
4	12,13	0,00	17353	1,74
5	16,20	0,00	-472	-0,05

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,70	-22003	1118	49,76	58,81	521,6	220,2	16,7

2	4,91	21569	1118	54,29	31,67	245,4	559,2	18,5
3	8,10	35989	1118	49,76	31,67	416,5	1020,2	31,6
4	11,35	21042	1118	49,76	31,67	244,6	592,5	18,6
5	14,50	-22003	1118	49,76	54,29	563,1	224,1	17,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	1,70	9,05	18123	2,77
2	4,91	0,00	9037	1,38
3	8,10	0,00	0	0,00
4	11,35	0,00	-9200	-1,41
5	14,50	9,05	-18123	-2,77

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-8918	41523	27,14	27,14	31,8	166,4	11,6
2	4,47	-13243	33789	27,14	27,14	214,7	226,8	16,3
3	8,43	-17678	25856	27,14	27,14	513,5	289,9	21,5
4	12,30	-22003	18123	36,19	27,14	832,2	322,0	24,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	-1118	-0,17
2	4,47	0,00	-1118	-0,17
3	8,43	0,00	-1118	-0,17
4	12,30	0,00	-1118	-0,17

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-8918	41523	27,14	27,14	31,8	166,4	11,6
2	4,47	-13243	33789	27,14	27,14	214,7	226,8	16,3
3	8,43	-17678	25856	27,14	27,14	513,5	289,9	21,5
4	12,30	-22003	18123	36,19	27,14	832,2	322,0	24,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	1118	0,17
2	4,47	0,00	1118	0,17
3	8,43	0,00	1118	0,17
4	12,30	0,00	1118	0,17

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	4	36,19	40,72	0,0	0,0	0,0
2	4,07	-55806	-3843	27,14	49,76	1074,3	350,3	25,9
3	8,10	-99755	-3843	27,14	40,72	2297,7	669,3	49,8
4	12,13	-55782	-3843	27,14	49,76	1073,8	350,1	25,8
5	16,20	0	4	36,19	40,72	0,0	0,0	0,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,00	0,00	609	0,06

2	4,07	0,00	-22446	-2,26
3	8,10	0,00	420	0,04
4	12,13	0,00	23340	2,35
5	16,20	0,00	-604	-0,06

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,70	-50196	3847	49,76	58,81	1180,3	505,1	38,2
2	4,91	-40174	3847	54,29	31,67	461,1	1027,8	34,8
3	8,10	86564	3847	49,76	31,67	1004,5	2443,9	76,3
4	11,35	37837	3847	49,76	31,67	443,9	1049,7	33,6
5	14,50	-50038	3847	49,76	54,29	1270,1	512,4	39,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	1,70	9,05	33760	5,16
2	4,91	0,00	22569	3,45
3	8,10	0,00	188	0,03
4	11,35	0,00	-22394	-3,42
5	14,50	9,05	-33384	-5,10

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-5184	57160	27,14	27,14	43,8	150,7	10,3
2	4,47	-20061	49426	27,14	27,14	342,6	342,8	24,7
3	8,43	-35319	41494	27,14	27,14	1168,5	567,5	42,5
4	12,30	-50196	33760	36,19	27,14	2016,9	721,3	55,5

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	-3847	-0,59
2	4,47	0,00	-3847	-0,59
3	8,43	0,00	-3847	-0,59
4	12,30	0,00	-3847	-0,59

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-5026	56784	27,14	27,14	44,8	148,5	10,2
2	4,47	-19902	49050	27,14	27,14	339,8	340,1	24,5
3	8,43	-35161	41118	27,14	27,14	1166,0	564,7	42,3
4	12,30	-50038	33384	36,19	27,14	2014,8	718,5	55,3

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	3847	0,59
2	4,47	0,00	3847	0,59
3	8,43	0,00	3847	0,59
4	12,30	0,00	3847	0,59

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	1	36,19	40,72	0,0	0,0	0,0
2	4,07	-36319	-1117	27,14	49,76	687,1	230,3	17,0
3	8,10	-69008	-1117	27,14	40,72	1572,8	465,7	34,6
4	12,13	-36319	-1117	27,14	49,76	687,1	230,3	17,0
5	16,20	0	1	36,19	40,72	0,0	0,0	0,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,00	0,00	472	0,05
2	4,07	0,00	-16574	-1,67
3	8,10	0,00	336	0,03
4	12,13	0,00	17353	1,74
5	16,20	0,00	-472	-0,05

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,70	-22003	1118	49,76	58,81	521,6	220,2	16,7
2	4,91	21569	1118	54,29	31,67	245,4	559,2	18,5
3	8,10	35989	1118	49,76	31,67	416,5	1020,2	31,6
4	11,35	21042	1118	49,76	31,67	244,6	592,5	18,6
5	14,50	-22003	1118	49,76	54,29	563,1	224,1	17,1

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	1,70	9,05	18123	2,77
2	4,91	0,00	9037	1,38
3	8,10	0,00	0	0,00
4	11,35	0,00	-9200	-1,41
5	14,50	9,05	-18123	-2,77

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-8918	41523	27,14	27,14	31,8	166,4	11,6
2	4,47	-13243	33789	27,14	27,14	214,7	226,8	16,3
3	8,43	-17678	25856	27,14	27,14	513,5	289,9	21,5
4	12,30	-22003	18123	36,19	27,14	832,2	322,0	24,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	-1118	-0,17
2	4,47	0,00	-1118	-0,17
3	8,43	0,00	-1118	-0,17
4	12,30	0,00	-1118	-0,17

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-8918	41523	27,14	27,14	31,8	166,4	11,6
2	4,47	-13243	33789	27,14	27,14	214,7	226,8	16,3

3	8,43	-17678	25856	27,14	27,14	513,5	289,9	21,5
4	12,30	-22003	18123	36,19	27,14	832,2	322,0	24,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	1118	0,17
2	4,47	0,00	1118	0,17
3	8,43	0,00	1118	0,17
4	12,30	0,00	1118	0,17

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	-5303	36,19	40,72	65,1	73,3	0,0
2	4,07	-26957	-2199	27,14	49,76	521,9	168,6	12,5
3	8,10	-71598	-1139	27,14	40,72	1631,7	483,2	35,9
4	12,13	-48347	-78	27,14	49,76	902,4	309,0	22,7
5	16,20	0	5306	36,19	40,72	6,0	6,1	0,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,00	0,00	430	0,04
2	4,07	0,00	-19259	-1,94
3	8,10	0,00	-2602	-0,26
4	12,13	0,00	16020	1,61
5	16,20	0,00	-550	-0,06

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,70	-12961	17	49,76	58,81	311,9	128,4	9,7
2	4,91	27098	580	54,29	31,67	306,5	709,0	23,2
3	8,10	37128	1140	49,76	31,67	429,7	1052,6	32,7
4	11,35	16794	1709	49,76	31,67	197,0	465,9	14,9
5	14,50	-32358	2262	49,76	54,29	823,1	330,9	25,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	1,70	9,05	17168	2,62
2	4,91	0,00	7801	1,19
3	8,10	0,00	-1515	-0,23
4	11,35	0,00	-11001	-1,68
5	14,50	9,05	-20199	-3,09

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-24758	41594	27,14	27,14	647,5	411,0	30,3
2	4,47	-18203	33521	27,14	27,14	438,8	304,5	22,3
3	8,43	-14204	25241	27,14	27,14	353,8	236,9	17,4
4	12,30	-12961	17168	36,19	27,14	393,6	198,7	14,8

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	2034	0,31

2	4,47	0,00	1356	0,21
3	8,43	0,00	661	0,10
4	12,30	0,00	-17	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	6109	44625	27,14	27,14	138,9	12,9	9,6
2	4,47	-9261	36552	27,14	27,14	59,1	166,1	11,7
3	8,43	-22300	28272	27,14	27,14	708,2	360,9	26,9
4	12,30	-32358	20199	36,19	27,14	1324,9	462,1	35,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	4314	0,66
2	4,47	0,00	3636	0,56
3	8,43	0,00	2940	0,45
4	12,30	0,00	2262	0,35

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	-5303	36,19	40,72	65,1	73,3	0,0
2	4,07	-24291	-2157	27,14	49,76	471,8	151,6	11,2
3	8,10	-66418	-1096	27,14	40,72	1514,0	448,2	33,3
4	12,13	-45681	-35	27,14	49,76	852,3	292,0	21,5
5	16,20	0	5306	36,19	40,72	6,0	6,1	0,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,00	0,00	393	0,04
2	4,07	0,00	-17987	-1,81
3	8,10	0,00	-2630	-0,26
4	12,13	0,00	14685	1,48
5	16,20	0,00	-513	-0,05

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,70	-11648	-25	49,76	58,81	280,7	115,3	8,8
2	4,91	25712	538	54,29	31,67	290,8	672,8	22,0
3	8,10	34849	1097	49,76	31,67	403,3	987,8	30,6
4	11,35	15441	1667	49,76	31,67	181,4	427,5	13,7
5	14,50	-31046	2219	49,76	54,29	789,4	317,5	24,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	1,70	9,05	16046	2,45
2	4,91	0,00	7242	1,11
3	8,10	0,00	-1515	-0,23
4	11,35	0,00	-10431	-1,59
5	14,50	9,05	-19077	-2,91

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-23944	38420	27,14	27,14	649,9	395,9	29,2
2	4,47	-17225	31025	27,14	27,14	423,8	287,6	21,1
3	8,43	-13057	23441	27,14	27,14	322,2	218,0	16,0
4	12,30	-11648	16046	36,19	27,14	345,0	179,3	13,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	2077	0,32
2	4,47	0,00	1399	0,21
3	8,43	0,00	703	0,11
4	12,30	0,00	25	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	6923	41451	27,14	27,14	142,1	1,4	9,9
2	4,47	-8282	34056	27,14	27,14	46,6	149,8	10,5
3	8,43	-21153	26472	27,14	27,14	676,6	341,9	25,5
4	12,30	-31046	19077	36,19	27,14	1275,9	442,8	34,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	4271	0,65
2	4,47	0,00	3593	0,55
3	8,43	0,00	2897	0,44
4	12,30	0,00	2219	0,34

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	5306	36,19	40,72	6,0	6,1	0,4
2	4,07	-48347	-78	27,14	49,76	902,4	309,0	22,7
3	8,10	-71598	-1139	27,14	40,72	1631,7	483,2	35,9
4	12,13	-26957	-2199	27,14	49,76	521,9	168,6	12,5
5	16,20	0	-5303	36,19	40,72	65,1	73,3	0,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,00	0,00	550	0,06
2	4,07	0,00	-15160	-1,52
3	8,10	0,00	3301	0,33
4	12,13	0,00	20022	2,01
5	16,20	0,00	-430	-0,04

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,70	-32358	2262	49,76	58,81	762,5	325,2	24,6
2	4,91	17425	1699	54,29	31,67	200,1	445,6	15,1
3	8,10	37128	1140	49,76	31,67	429,7	1052,6	32,7

4	11,35	26642	570	49,76	31,67	307,7	757,5	23,4
5	14,50	-12961	17	49,76	54,29	336,8	130,6	10,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	1,70	9,05	20199	3,09
2	4,91	0,00	10832	1,66
3	8,10	0,00	1515	0,23
4	11,35	0,00	-7970	-1,22
5	14,50	9,05	-17168	-2,62

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	6109	44625	27,14	27,14	138,9	12,9	9,6
2	4,47	-9261	36552	27,14	27,14	59,1	166,1	11,7
3	8,43	-22300	28272	27,14	27,14	708,2	360,9	26,9
4	12,30	-32358	20199	36,19	27,14	1324,9	462,1	35,6

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	-4314	-0,66
2	4,47	0,00	-3636	-0,56
3	8,43	0,00	-2940	-0,45
4	12,30	0,00	-2262	-0,35

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-24758	41594	27,14	27,14	647,5	411,0	30,3
2	4,47	-18203	33521	27,14	27,14	438,8	304,5	22,3
3	8,43	-14204	25241	27,14	27,14	353,8	236,9	17,4
4	12,30	-12961	17168	36,19	27,14	393,6	198,7	14,8

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	-2034	-0,31
2	4,47	0,00	-1356	-0,21
3	8,43	0,00	-661	-0,10
4	12,30	0,00	17	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	5306	36,19	40,72	6,0	6,1	0,4
2	4,07	-45681	-35	27,14	49,76	852,3	292,0	21,5
3	8,10	-66418	-1096	27,14	40,72	1514,0	448,2	33,3
4	12,13	-24291	-2157	27,14	49,76	471,8	151,6	11,2
5	16,20	0	-5303	36,19	40,72	65,1	73,3	0,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,00	0,00	513	0,05
2	4,07	0,00	-13888	-1,40
3	8,10	0,00	3274	0,33

4	12,13	0,00	18687	1,88
5	16,20	0,00	-393	-0,04

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,70	-31046	2219	49,76	58,81	731,2	312,1	23,6
2	4,91	16039	1657	54,29	31,67	184,3	409,4	13,9
3	8,10	34849	1097	49,76	31,67	403,3	987,8	30,6
4	11,35	25289	527	49,76	31,67	292,1	719,1	22,2
5	14,50	-11648	-25	49,76	54,29	303,1	117,3	9,0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	1,70	9,05	19077	2,91
2	4,91	0,00	10272	1,57
3	8,10	0,00	1515	0,23
4	11,35	0,00	-7400	-1,13
5	14,50	9,05	-16046	-2,45

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	6923	41451	27,14	27,14	142,1	1,4	9,9
2	4,47	-8282	34056	27,14	27,14	46,6	149,8	10,5
3	8,43	-21153	26472	27,14	27,14	676,6	341,9	25,5
4	12,30	-31046	19077	36,19	27,14	1275,9	442,8	34,2

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	-4271	-0,65
2	4,47	0,00	-3593	-0,55
3	8,43	0,00	-2897	-0,44
4	12,30	0,00	-2219	-0,34

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,60	-23944	38420	27,14	27,14	649,9	395,9	29,2
2	4,47	-17225	31025	27,14	27,14	423,8	287,6	21,1
3	8,43	-13057	23441	27,14	27,14	322,2	218,0	16,0
4	12,30	-11648	16046	36,19	27,14	345,0	179,3	13,4

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,60	0,00	-2077	-0,32
2	4,47	0,00	-1399	-0,21
3	8,43	0,00	-703	-0,11
4	12,30	0,00	-25	0,00

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° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A_n	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,03	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,07	27,14	49,76	78505	-82735	-52663	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,10	27,14	40,72	77988	-80519	-94762	0,13	100,00	115,99	0,00068
4	12,13	27,14	49,76	78505	-82735	-48318	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	16,17	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A_n	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	1,70	49,76	58,81	43680	-44821	-34579	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,91	54,29	31,67	43393	-40563	35416	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,10	49,76	31,67	42666	-40406	50599	0,08	100,00	100,16	0,00044
4	11,35	49,76	31,67	42666	-40406	27274	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	14,50	49,76	54,29	43517	-44087	-32717	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A_n	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-11717	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-19273	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-27023	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-34579	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A_n	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-9855	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-17411	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-25161	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-32717	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_n	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,03	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,07	27,14	49,76	78505	-82735	-48577	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,10	27,14	40,72	77988	-80519	-88324	0,11	0,40	115,99	0,00058
4	12,13	27,14	49,76	78505	-82735	-45318	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	16,17	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_n	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	1,70	49,76	58,81	43680	-44821	-31435	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,91	54,29	31,67	43393	-40563	31954	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,10	49,76	31,67	42666	-40406	46947	0,06	0,40	100,16	0,00038
4	11,35	49,76	31,67	42666	-40406	25716	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	14,50	49,76	54,29	43517	-44087	-30039	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-11017	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-17766	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-24687	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-31435	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-9621	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-16369	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-23290	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-30039	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,03	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,07	27,14	49,76	78505	-82735	-36319	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,10	27,14	40,72	77988	-80519	-69008	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,13	27,14	49,76	78505	-82735	-36319	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	16,17	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1,70	49,76	58,81	43680	-44821	-22003	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,91	54,29	31,67	43393	-40563	21569	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,10	49,76	31,67	42666	-40406	35989	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	11,35	49,76	31,67	42666	-40406	21042	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	14,50	49,76	54,29	43517	-44087	-22003	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-8918	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-13243	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-17678	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-22003	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-8918	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-13243	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-17678	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-22003	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,03	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,07	27,14	49,76	78505	-82735	-55806	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,10	27,14	40,72	77988	-80519	-99755	0,15	100,00	115,99	0,00076
4	12,13	27,14	49,76	78505	-82735	-55782	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	16,17	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1,70	49,76	58,81	43680	-44821	-50196	0,05	100,00	89,32	0,00033
2	4,91	54,29	31,67	43393	-40563	40174	0,00	100,00	0,00	0,00000

3	8,10	49,76	31,67	42666	-40406	86564	0,17	100,00	100,16	0,00102
4	11,35	49,76	31,67	42666	-40406	37837	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	14,50	49,76	54,29	43517	-44087	-50038	0,06	100,00	94,27	0,00037

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-5184	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-20061	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-35319	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-50196	0,15	100,00	160,68	0,00057

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-5026	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-19902	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-35161	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-50038	0,15	100,00	160,68	0,00056

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,03	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,07	27,14	49,76	78505	-82735	-36319	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,10	27,14	40,72	77988	-80519	-69008	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	12,13	27,14	49,76	78505	-82735	-36319	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	16,17	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1,70	49,76	58,81	43680	-44821	-22003	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,91	54,29	31,67	43393	-40563	21569	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,10	49,76	31,67	42666	-40406	35989	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	11,35	49,76	31,67	42666	-40406	21042	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	14,50	49,76	54,29	43517	-44087	-22003	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-8918	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-13243	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-17678	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-22003	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-8918	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-13243	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-17678	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-22003	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,03	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,07	27,14	49,76	78505	-82735	-26957	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,10	27,14	40,72	77988	-80519	-71598	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,13	27,14	49,76	78505	-82735	-48347	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	16,17	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1,70	49,76	58,81	43680	-44821	-12961	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,91	54,29	31,67	43393	-40563	27098	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,10	49,76	31,67	42666	-40406	37128	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	11,35	49,76	31,67	42666	-40406	16794	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	14,50	49,76	54,29	43517	-44087	-32358	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-24758	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-18203	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-14204	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-12961	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	6109	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-9261	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-22300	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-32358	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,03	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,07	27,14	49,76	78505	-82735	-24291	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,10	27,14	40,72	77988	-80519	-66418	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,13	27,14	49,76	78505	-82735	-45681	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	16,17	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1,70	49,76	58,81	43680	-44821	-11648	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,91	54,29	31,67	43393	-40563	25712	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,10	49,76	31,67	42666	-40406	34849	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	11,35	49,76	31,67	42666	-40406	15441	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	14,50	49,76	54,29	43517	-44087	-31046	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-23944	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-17225	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-13057	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-11648	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	6923	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-8282	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-21153	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-31046	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,03	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,07	27,14	49,76	78505	-82735	-48347	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,10	27,14	40,72	77988	-80519	-71598	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,13	27,14	49,76	78505	-82735	-26957	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	16,17	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1,70	49,76	58,81	43680	-44821	-32358	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,91	54,29	31,67	43393	-40563	17425	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,10	49,76	31,67	42666	-40406	37128	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	11,35	49,76	31,67	42666	-40406	26642	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	14,50	49,76	54,29	43517	-44087	-12961	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	6109	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-9261	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-22300	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-32358	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-24758	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-18203	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-14204	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-12961	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,03	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,07	27,14	49,76	78505	-82735	-45681	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,10	27,14	40,72	77988	-80519	-66418	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,13	27,14	49,76	78505	-82735	-24291	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	16,17	36,19	40,72	80221	-81067	0	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1,70	49,76	58,81	43680	-44821	-31046	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,91	54,29	31,67	43393	-40563	16039	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,10	49,76	31,67	42666	-40406	34849	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	11,35	49,76	31,67	42666	-40406	25289	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	14,50	49,76	54,29	43517	-44087	-11648	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	6923	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-8282	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-21153	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-31046	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,60	27,14	27,14	35885	-35885	-23944	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,47	27,14	27,14	35885	-35885	-17225	0,00	0,30	0,00	0,00000

3	8,43	27,14	27,14	35885	-35885	-13057	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	12,30	36,19	27,14	37309	-36209	-11648	0,00	0,30	0,00	0,00000

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,00	-1,2030	1,2020	0,7660	1,9996
4,07	-1,2031	1,2025	0,6731	1,4292
8,10	-1,2027	1,2027	0,6417	1,1248
12,13	-1,2025	1,2029	0,6731	1,3541
16,11	-1,2020	1,2025	0,7660	1,8418

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
1,70	-1,9443	1,9412	0,7437	1,7936
4,91	-1,9450	1,9412	1,0812	2,5177
8,10	-1,9456	1,9411	1,2375	2,9439
11,35	-1,9461	1,9409	1,0762	2,4897
14,50	-1,9465	1,9406	0,7437	1,6654

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,60	-1,2033	1,2024	0,7320	1,7622
4,47	-1,7373	1,2657	0,7370	1,7741
8,43	-2,1025	1,5459	0,7409	1,7847
12,30	-1,9443	1,9412	0,7437	1,7936

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,60	-1,2024	1,2029	0,7320	1,6357
4,47	-1,2657	1,5850	0,7370	1,6470
8,43	-1,5459	1,8970	0,7409	1,6571
12,30	-1,9465	1,9406	0,7437	1,6654

Sollecitazioni massime e minime

Elemento	M [kgm]	X [m]	V [kg]	X [m]	N [kg]	X [m]
Fondazione	145751 (17)	8,10	-59296 (3)	1,70	7814 (19)	0,00
Piedritto sinistro	-79844 (17)	12,30	-9461 (19)	0,60	85528 (3)	0,60
Piedritto destro	-79560 (17)	12,30	6658 (9)	0,60	81823 (17)	0,60
Traverso	138522 (17)	8,10	55108 (3)	1,70	6440 (19)	1,70

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ _{min} [kg/cm ²]	σ _{max} [kg/cm ²]
0,00	0,77	2,00
4,07	0,67	1,43
8,10	0,64	1,12
12,13	0,67	1,35
16,20	0,77	1,84

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,00	36,19	40,72	33,93
4,07	27,14	49,76	1,94
8,10	27,14	40,72	1,28

12,13	27,14	49,76	1,92
16,20	36,19	40,72	38,19

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,00	38500	0	0	0,00
4,07	43852	0	0	0,00
8,10	43852	0	0	0,00
12,13	43852	0	0	0,00
16,20	44071	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
1,70	49,76	58,81	2,32
4,91	54,29	31,67	1,94
8,10	49,76	31,67	1,11
11,35	49,76	31,67	1,88
14,50	49,76	54,29	2,14

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1,70	0	87476	327764	9,05
4,91	40027	0	0	0,00
8,10	40027	0	0	0,00
11,35	40027	0	0	0,00
14,50	0	87476	327764	9,05

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,60	27,14	27,14	4,55
4,47	27,14	27,14	5,79
8,43	27,14	27,14	2,19
12,30	36,19	27,14	1,36

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,60	38958	0	0	0,00
4,47	37507	0	0	0,00
8,43	36018	0	0	0,00
12,30	34567	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,60	27,14	27,14	4,55
4,47	27,14	27,14	5,84
8,43	27,14	27,14	2,19
12,30	36,19	27,14	1,36

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,60	38958	0	0	0,00
4,47	37507	0	0	0,00
8,43	36018	0	0	0,00
12,30	34567	0	0	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 120,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,00	36,19	40,72	0,41	73,27	65,13
4,07	27,14	49,76	25,85	350,27	1074,25
8,10	27,14	40,72	49,83	669,30	2297,69
12,13	27,14	49,76	25,84	350,11	1073,81
16,20	36,19	40,72	0,41	73,27	65,13

X	τ _c	A _{sw}
0,00	0,1	0,00
4,07	-2,4	0,00
8,10	0,3	0,00
12,13	2,3	0,00
16,20	-0,1	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
1,70	49,76	58,81	38,23	505,12	1180,32
4,91	54,29	31,67	34,76	1027,84	461,07
8,10	49,76	31,67	76,28	2443,94	1004,45
11,35	49,76	31,67	33,63	1049,67	443,89
14,50	49,76	54,29	38,98	512,37	1270,08

X	τ _c	A _{sw}
1,70	6,3	9,05
4,91	3,4	0,00
8,10	-0,2	0,00
11,35	-3,4	0,00
14,50	-5,1	9,05

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,60	27,14	27,14	30,26	411,01	649,89
4,47	27,14	27,14	24,70	342,78	438,75
8,43	27,14	27,14	42,52	567,47	1168,52
12,30	36,19	27,14	55,49	721,27	2016,87

Y	τ _c	A _{sw}
0,60	-0,7	0,00
4,47	-0,6	0,00
8,43	-0,6	0,00
12,30	-0,6	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,60	27,14	27,14	30,26	411,01	649,89
4,47	27,14	27,14	24,51	340,08	438,75
8,43	27,14	27,14	42,32	564,68	1166,04
12,30	36,19	27,14	55,29	718,51	2014,77

Y	τ_c	A _{sw}
0,60	0,7	0,00
4,47	0,6	0,00
8,43	0,6	0,00
12,30	0,6	0,00

Verifiche geotecniche

Simbologia adottata

<i>IC</i>	Indice della combinazione
<i>N_c, N_q, N_γ</i>	Fattori di capacità portante
<i>N_c, N_q, N_γ</i>	Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.
<i>q_u</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [kg/cm ²]
<i>Q_u</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [kg]/m
<i>Q_r</i>	Carico verticale al piano di posa, espressa in [kg]/m
<i>FS</i>	Fattore di sicurezza a carico limite

IC	N _c	N _q	N _γ	N' _c	N' _q	N' _γ	q _u	Q _u	Q _r	FS
1	16,88	7,82	4,07	21,46	8,88	4,62	12,00	1943717	171885	11,31
2	13,03	5,21	1,97	16,07	5,82	2,20	6,24	1011580	132765	7,62
3	16,88	7,82	4,07	21,87	8,98	4,67	11,18	1810936	212182	8,53
4	13,03	5,21	1,97	16,36	5,88	2,22	5,78	935607	167092	5,60
5	16,88	7,82	4,07	14,57	6,75	2,05	5,92	958254	139454	6,87
6	16,88	7,82	4,07	14,29	6,62	1,84	5,50	890411	123836	7,19
7	16,88	7,82	4,07	14,57	6,75	2,05	5,92	958254	139454	6,87
8	16,88	7,82	4,07	14,29	6,62	1,84	5,50	890411	123836	7,19
9	16,88	7,82	4,07	14,96	6,93	2,35	6,77	1096949	169304	6,48
10	16,88	7,82	4,07	14,78	6,85	2,20	6,48	1049762	153685	6,83
11	16,88	7,82	4,07	14,96	6,93	2,35	6,77	1096949	169304	6,48
12	16,88	7,82	4,07	14,78	6,85	2,20	6,48	1049762	153685	6,83
13	16,88	7,82	4,07	14,57	6,75	2,05	5,92	958254	139454	6,87
14	16,88	7,82	4,07	14,29	6,62	1,84	5,50	890411	123836	7,19
15	16,88	7,82	4,07	14,57	6,75	2,05	5,92	958254	139454	6,87
16	16,88	7,82	4,07	14,29	6,62	1,84	5,50	890411	123836	7,19
17	16,88	7,82	4,07	21,47	8,88	4,62	11,98	1940099	227504	8,53
18	13,03	5,21	1,97	16,08	5,82	2,20	6,23	1009521	180144	5,60
19	16,88	7,82	4,07	15,08	6,99	2,44	6,72	1088958	180653	6,03
20	16,88	7,82	4,07	14,92	6,91	2,31	6,45	1044725	165035	6,33
21	16,88	7,82	4,07	15,08	6,99	2,44	6,72	1088958	180653	6,03
22	16,88	7,82	4,07	14,92	6,91	2,31	6,45	1044725	165035	6,33

Schema Strutturale

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [cmq]	Inerzia [cm^4]
Fondazione	12000,00	14400000,00
Piedritto sinistro	8000,00	4266666,67
Piedritto destro	8000,00	4266666,67
Traverso	8000,00	4266666,67

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	0,00	60,00	9,29	60,00	Fond
2	2	3	9,29	60,00	18,57	60,00	Fond
3	3	4	18,57	60,00	27,86	60,00	Fond
4	4	5	27,86	60,00	37,14	60,00	Fond
5	5	6	37,14	60,00	46,43	60,00	Fond
6	6	7	46,43	60,00	55,71	60,00	Fond
7	7	8	55,71	60,00	65,00	60,00	Fond
8	8	9	65,00	60,00	74,29	60,00	Fond
9	9	10	74,29	60,00	83,57	60,00	Fond
10	10	11	83,57	60,00	92,86	60,00	Fond
11	11	12	92,86	60,00	102,14	60,00	Fond
12	12	13	102,14	60,00	111,43	60,00	Fond
13	13	14	111,43	60,00	120,71	60,00	Fond
14	14	15	120,71	60,00	130,00	60,00	Fond
15	15	16	130,00	60,00	138,00	60,00	Fond
16	16	17	138,00	60,00	146,00	60,00	Fond
17	17	18	146,00	60,00	154,00	60,00	Fond
18	18	19	154,00	60,00	162,00	60,00	Fond
19	19	20	162,00	60,00	170,00	60,00	Fond
20	20	21	170,00	60,00	180,00	60,00	Fond
21	21	22	180,00	60,00	190,00	60,00	Fond
22	22	23	190,00	60,00	200,00	60,00	Fond
23	23	24	200,00	60,00	210,00	60,00	Fond
24	24	25	210,00	60,00	219,84	60,00	Fond
25	25	26	219,84	60,00	229,67	60,00	Fond
26	26	27	229,67	60,00	239,51	60,00	Fond
27	27	28	239,51	60,00	249,34	60,00	Fond
28	28	29	249,34	60,00	259,18	60,00	Fond
29	29	30	259,18	60,00	269,02	60,00	Fond
30	30	31	269,02	60,00	278,85	60,00	Fond
31	31	32	278,85	60,00	288,69	60,00	Fond
32	32	33	288,69	60,00	298,52	60,00	Fond
33	33	34	298,52	60,00	308,36	60,00	Fond
34	34	35	308,36	60,00	318,20	60,00	Fond
35	35	36	318,20	60,00	328,03	60,00	Fond
36	36	37	328,03	60,00	337,87	60,00	Fond
37	37	38	337,87	60,00	347,70	60,00	Fond
38	38	39	347,70	60,00	357,54	60,00	Fond
39	39	40	357,54	60,00	367,38	60,00	Fond
40	40	41	367,38	60,00	377,21	60,00	Fond
41	41	42	377,21	60,00	387,05	60,00	Fond
42	42	43	387,05	60,00	396,89	60,00	Fond
43	43	44	396,89	60,00	406,72	60,00	Fond
44	44	45	406,72	60,00	416,56	60,00	Fond
45	45	46	416,56	60,00	426,39	60,00	Fond
46	46	47	426,39	60,00	436,23	60,00	Fond
47	47	48	436,23	60,00	446,07	60,00	Fond
48	48	49	446,07	60,00	455,90	60,00	Fond
49	49	50	455,90	60,00	465,74	60,00	Fond
50	50	51	465,74	60,00	475,57	60,00	Fond
51	51	52	475,57	60,00	485,41	60,00	Fond
52	52	53	485,41	60,00	495,25	60,00	Fond
53	53	54	495,25	60,00	505,08	60,00	Fond
54	54	55	505,08	60,00	514,92	60,00	Fond
55	55	56	514,92	60,00	524,75	60,00	Fond
56	56	57	524,75	60,00	534,59	60,00	Fond
57	57	58	534,59	60,00	544,43	60,00	Fond

58	58	59	544,43	60,00	554,26	60,00	Fond
59	59	60	554,26	60,00	564,10	60,00	Fond
60	60	61	564,10	60,00	573,93	60,00	Fond
61	61	62	573,93	60,00	583,77	60,00	Fond
62	62	63	583,77	60,00	593,61	60,00	Fond
63	63	64	593,61	60,00	603,44	60,00	Fond
64	64	65	603,44	60,00	613,28	60,00	Fond
65	65	66	613,28	60,00	623,11	60,00	Fond
66	66	67	623,11	60,00	632,95	60,00	Fond
67	67	68	632,95	60,00	642,79	60,00	Fond
68	68	69	642,79	60,00	652,62	60,00	Fond
69	69	70	652,62	60,00	662,46	60,00	Fond
70	70	71	662,46	60,00	672,30	60,00	Fond
71	71	72	672,30	60,00	682,13	60,00	Fond
72	72	73	682,13	60,00	691,97	60,00	Fond
73	73	74	691,97	60,00	701,80	60,00	Fond
74	74	75	701,80	60,00	711,64	60,00	Fond
75	75	76	711,64	60,00	721,48	60,00	Fond
76	76	77	721,48	60,00	731,31	60,00	Fond
77	77	78	731,31	60,00	741,15	60,00	Fond
78	78	79	741,15	60,00	750,98	60,00	Fond
79	79	80	750,98	60,00	760,82	60,00	Fond
80	80	81	760,82	60,00	770,66	60,00	Fond
81	81	82	770,66	60,00	780,49	60,00	Fond
82	82	83	780,49	60,00	790,33	60,00	Fond
83	83	84	790,33	60,00	800,16	60,00	Fond
84	84	85	800,16	60,00	810,00	60,00	Fond
85	85	86	810,00	60,00	819,84	60,00	Fond
86	86	87	819,84	60,00	829,67	60,00	Fond
87	87	88	829,67	60,00	839,51	60,00	Fond
88	88	89	839,51	60,00	849,34	60,00	Fond
89	89	90	849,34	60,00	859,18	60,00	Fond
90	90	91	859,18	60,00	869,02	60,00	Fond
91	91	92	869,02	60,00	878,85	60,00	Fond
92	92	93	878,85	60,00	888,69	60,00	Fond
93	93	94	888,69	60,00	898,52	60,00	Fond
94	94	95	898,52	60,00	908,36	60,00	Fond
95	95	96	908,36	60,00	918,20	60,00	Fond
96	96	97	918,20	60,00	928,03	60,00	Fond
97	97	98	928,03	60,00	937,87	60,00	Fond
98	98	99	937,87	60,00	947,70	60,00	Fond
99	99	100	947,70	60,00	957,54	60,00	Fond
100	100	101	957,54	60,00	967,38	60,00	Fond
101	101	102	967,38	60,00	977,21	60,00	Fond
102	102	103	977,21	60,00	987,05	60,00	Fond
103	103	104	987,05	60,00	996,89	60,00	Fond
104	104	105	996,89	60,00	1006,72	60,00	Fond
105	105	106	1006,72	60,00	1016,56	60,00	Fond
106	106	107	1016,56	60,00	1026,39	60,00	Fond
107	107	108	1026,39	60,00	1036,23	60,00	Fond
108	108	109	1036,23	60,00	1046,07	60,00	Fond
109	109	110	1046,07	60,00	1055,90	60,00	Fond
110	110	111	1055,90	60,00	1065,74	60,00	Fond
111	111	112	1065,74	60,00	1075,57	60,00	Fond
112	112	113	1075,57	60,00	1085,41	60,00	Fond
113	113	114	1085,41	60,00	1095,25	60,00	Fond
114	114	115	1095,25	60,00	1105,08	60,00	Fond
115	115	116	1105,08	60,00	1114,92	60,00	Fond
116	116	117	1114,92	60,00	1124,75	60,00	Fond
117	117	118	1124,75	60,00	1134,59	60,00	Fond
118	118	119	1134,59	60,00	1144,43	60,00	Fond
119	119	120	1144,43	60,00	1154,26	60,00	Fond
120	120	121	1154,26	60,00	1164,10	60,00	Fond
121	121	122	1164,10	60,00	1173,93	60,00	Fond
122	122	123	1173,93	60,00	1183,77	60,00	Fond
123	123	124	1183,77	60,00	1193,61	60,00	Fond
124	124	125	1193,61	60,00	1203,44	60,00	Fond
125	125	126	1203,44	60,00	1213,28	60,00	Fond
126	126	127	1213,28	60,00	1223,11	60,00	Fond
127	127	128	1223,11	60,00	1232,95	60,00	Fond
128	128	129	1232,95	60,00	1242,79	60,00	Fond
129	129	130	1242,79	60,00	1252,62	60,00	Fond
130	130	131	1252,62	60,00	1262,46	60,00	Fond
131	131	132	1262,46	60,00	1272,30	60,00	Fond
132	132	133	1272,30	60,00	1282,13	60,00	Fond
133	133	134	1282,13	60,00	1291,97	60,00	Fond
134	134	135	1291,97	60,00	1301,80	60,00	Fond

135	135	136	1301,80	60,00	1311,64	60,00	Fond
136	136	137	1311,64	60,00	1321,48	60,00	Fond
137	137	138	1321,48	60,00	1331,31	60,00	Fond
138	138	139	1331,31	60,00	1341,15	60,00	Fond
139	139	140	1341,15	60,00	1350,98	60,00	Fond
140	140	141	1350,98	60,00	1360,82	60,00	Fond
141	141	142	1360,82	60,00	1370,66	60,00	Fond
142	142	143	1370,66	60,00	1380,49	60,00	Fond
143	143	144	1380,49	60,00	1390,33	60,00	Fond
144	144	145	1390,33	60,00	1400,16	60,00	Fond
145	145	146	1400,16	60,00	1410,00	60,00	Fond
146	146	147	1410,00	60,00	1418,00	60,00	Fond
147	147	148	1418,00	60,00	1426,00	60,00	Fond
148	148	149	1426,00	60,00	1434,00	60,00	Fond
149	149	150	1434,00	60,00	1442,00	60,00	Fond
150	150	151	1442,00	60,00	1450,00	60,00	Fond
151	151	152	1450,00	60,00	1458,00	60,00	Fond
152	152	153	1458,00	60,00	1466,00	60,00	Fond
153	153	154	1466,00	60,00	1474,00	60,00	Fond
154	154	155	1474,00	60,00	1482,00	60,00	Fond
155	155	156	1482,00	60,00	1490,00	60,00	Fond
156	156	157	1490,00	60,00	1499,29	60,00	Fond
157	157	158	1499,29	60,00	1508,57	60,00	Fond
158	158	159	1508,57	60,00	1517,86	60,00	Fond
159	159	160	1517,86	60,00	1527,14	60,00	Fond
160	160	161	1527,14	60,00	1536,43	60,00	Fond
161	161	162	1536,43	60,00	1545,71	60,00	Fond
162	162	163	1545,71	60,00	1555,00	60,00	Fond
163	163	164	1555,00	60,00	1564,29	60,00	Fond
164	164	165	1564,29	60,00	1573,57	60,00	Fond
165	165	166	1573,57	60,00	1582,86	60,00	Fond
166	166	167	1582,86	60,00	1592,14	60,00	Fond
167	167	168	1592,14	60,00	1601,43	60,00	Fond
168	168	169	1601,43	60,00	1610,71	60,00	Fond
169	169	170	1610,71	60,00	1620,00	60,00	Fond
170	20	343	170,00	60,00	170,00	69,92	PiedL
171	343	344	170,00	69,92	170,00	79,83	PiedL
172	344	345	170,00	79,83	170,00	89,75	PiedL
173	345	346	170,00	89,75	170,00	99,66	PiedL
174	346	347	170,00	99,66	170,00	109,58	PiedL
175	347	348	170,00	109,58	170,00	119,49	PiedL
176	348	349	170,00	119,49	170,00	129,41	PiedL
177	349	350	170,00	129,41	170,00	139,32	PiedL
178	350	351	170,00	139,32	170,00	149,24	PiedL
179	351	352	170,00	149,24	170,00	159,15	PiedL
180	352	353	170,00	159,15	170,00	169,07	PiedL
181	353	354	170,00	169,07	170,00	178,98	PiedL
182	354	355	170,00	178,98	170,00	188,90	PiedL
183	355	356	170,00	188,90	170,00	198,81	PiedL
184	356	357	170,00	198,81	170,00	208,73	PiedL
185	357	358	170,00	208,73	170,00	218,64	PiedL
186	358	359	170,00	218,64	170,00	228,56	PiedL
187	359	360	170,00	228,56	170,00	238,47	PiedL
188	360	361	170,00	238,47	170,00	248,39	PiedL
189	361	362	170,00	248,39	170,00	258,31	PiedL
190	362	363	170,00	258,31	170,00	268,22	PiedL
191	363	364	170,00	268,22	170,00	278,14	PiedL
192	364	365	170,00	278,14	170,00	288,05	PiedL
193	365	366	170,00	288,05	170,00	297,97	PiedL
194	366	367	170,00	297,97	170,00	307,88	PiedL
195	367	368	170,00	307,88	170,00	317,80	PiedL
196	368	369	170,00	317,80	170,00	327,71	PiedL
197	369	370	170,00	327,71	170,00	337,63	PiedL
198	370	371	170,00	337,63	170,00	347,54	PiedL
199	371	372	170,00	347,54	170,00	357,46	PiedL
200	372	373	170,00	357,46	170,00	367,37	PiedL
201	373	374	170,00	367,37	170,00	377,29	PiedL
202	374	375	170,00	377,29	170,00	387,20	PiedL
203	375	376	170,00	387,20	170,00	397,12	PiedL
204	376	377	170,00	397,12	170,00	407,03	PiedL
205	377	378	170,00	407,03	170,00	416,95	PiedL
206	378	379	170,00	416,95	170,00	426,86	PiedL
207	379	380	170,00	426,86	170,00	436,78	PiedL
208	380	381	170,00	436,78	170,00	446,69	PiedL
209	381	382	170,00	446,69	170,00	456,61	PiedL
210	382	383	170,00	456,61	170,00	466,53	PiedL
211	383	384	170,00	466,53	170,00	476,44	PiedL

212	384	385	170,00	476,44	170,00	486,36	PiedL
213	385	386	170,00	486,36	170,00	496,27	PiedL
214	386	387	170,00	496,27	170,00	506,19	PiedL
215	387	388	170,00	506,19	170,00	516,10	PiedL
216	388	389	170,00	516,10	170,00	526,02	PiedL
217	389	390	170,00	526,02	170,00	535,93	PiedL
218	390	391	170,00	535,93	170,00	545,85	PiedL
219	391	392	170,00	545,85	170,00	555,76	PiedL
220	392	393	170,00	555,76	170,00	565,68	PiedL
221	393	394	170,00	565,68	170,00	575,59	PiedL
222	394	395	170,00	575,59	170,00	585,51	PiedL
223	395	396	170,00	585,51	170,00	595,42	PiedL
224	396	397	170,00	595,42	170,00	605,34	PiedL
225	397	398	170,00	605,34	170,00	615,25	PiedL
226	398	399	170,00	615,25	170,00	625,17	PiedL
227	399	400	170,00	625,17	170,00	635,08	PiedL
228	400	401	170,00	635,08	170,00	645,00	PiedL
229	401	402	170,00	645,00	170,00	654,92	PiedL
230	402	403	170,00	654,92	170,00	664,83	PiedL
231	403	404	170,00	664,83	170,00	674,75	PiedL
232	404	405	170,00	674,75	170,00	684,66	PiedL
233	405	406	170,00	684,66	170,00	694,58	PiedL
234	406	407	170,00	694,58	170,00	704,49	PiedL
235	407	408	170,00	704,49	170,00	714,41	PiedL
236	408	409	170,00	714,41	170,00	724,32	PiedL
237	409	410	170,00	724,32	170,00	734,24	PiedL
238	410	411	170,00	734,24	170,00	744,15	PiedL
239	411	412	170,00	744,15	170,00	754,07	PiedL
240	412	413	170,00	754,07	170,00	763,98	PiedL
241	413	414	170,00	763,98	170,00	773,90	PiedL
242	414	415	170,00	773,90	170,00	783,81	PiedL
243	415	416	170,00	783,81	170,00	793,73	PiedL
244	416	417	170,00	793,73	170,00	803,64	PiedL
245	417	418	170,00	803,64	170,00	813,56	PiedL
246	418	419	170,00	813,56	170,00	823,47	PiedL
247	419	420	170,00	823,47	170,00	833,39	PiedL
248	420	421	170,00	833,39	170,00	843,31	PiedL
249	421	422	170,00	843,31	170,00	853,22	PiedL
250	422	423	170,00	853,22	170,00	863,14	PiedL
251	423	424	170,00	863,14	170,00	873,05	PiedL
252	424	425	170,00	873,05	170,00	882,97	PiedL
253	425	426	170,00	882,97	170,00	892,88	PiedL
254	426	427	170,00	892,88	170,00	902,80	PiedL
255	427	428	170,00	902,80	170,00	912,71	PiedL
256	428	429	170,00	912,71	170,00	922,63	PiedL
257	429	430	170,00	922,63	170,00	932,54	PiedL
258	430	431	170,00	932,54	170,00	942,46	PiedL
259	431	432	170,00	942,46	170,00	952,37	PiedL
260	432	433	170,00	952,37	170,00	962,29	PiedL
261	433	434	170,00	962,29	170,00	972,20	PiedL
262	434	435	170,00	972,20	170,00	982,12	PiedL
263	435	436	170,00	982,12	170,00	992,03	PiedL
264	436	437	170,00	992,03	170,00	1001,95	PiedL
265	437	438	170,00	1001,95	170,00	1011,86	PiedL
266	438	439	170,00	1011,86	170,00	1021,78	PiedL
267	439	440	170,00	1021,78	170,00	1031,69	PiedL
268	440	441	170,00	1031,69	170,00	1041,61	PiedL
269	441	442	170,00	1041,61	170,00	1051,53	PiedL
270	442	443	170,00	1051,53	170,00	1061,44	PiedL
271	443	444	170,00	1061,44	170,00	1071,36	PiedL
272	444	445	170,00	1071,36	170,00	1081,27	PiedL
273	445	446	170,00	1081,27	170,00	1091,19	PiedL
274	446	447	170,00	1091,19	170,00	1101,10	PiedL
275	447	448	170,00	1101,10	170,00	1111,02	PiedL
276	448	449	170,00	1111,02	170,00	1120,93	PiedL
277	449	450	170,00	1120,93	170,00	1130,85	PiedL
278	450	451	170,00	1130,85	170,00	1140,76	PiedL
279	451	452	170,00	1140,76	170,00	1150,68	PiedL
280	452	453	170,00	1150,68	170,00	1160,59	PiedL
281	453	454	170,00	1160,59	170,00	1170,51	PiedL
282	454	455	170,00	1170,51	170,00	1180,42	PiedL
283	455	456	170,00	1180,42	170,00	1190,34	PiedL
284	456	457	170,00	1190,34	170,00	1200,25	PiedL
285	457	458	170,00	1200,25	170,00	1210,17	PiedL
286	458	459	170,00	1210,17	170,00	1220,08	PiedL
287	459	811	170,00	1220,08	170,00	1230,00	PiedL
288	151	577	1450,00	60,00	1450,00	69,92	PiedR

289	577	578	1450,00	69,92	1450,00	79,83	PiedR
290	578	579	1450,00	79,83	1450,00	89,75	PiedR
291	579	580	1450,00	89,75	1450,00	99,66	PiedR
292	580	581	1450,00	99,66	1450,00	109,58	PiedR
293	581	582	1450,00	109,58	1450,00	119,49	PiedR
294	582	583	1450,00	119,49	1450,00	129,41	PiedR
295	583	584	1450,00	129,41	1450,00	139,32	PiedR
296	584	585	1450,00	139,32	1450,00	149,24	PiedR
297	585	586	1450,00	149,24	1450,00	159,15	PiedR
298	586	587	1450,00	159,15	1450,00	169,07	PiedR
299	587	588	1450,00	169,07	1450,00	178,98	PiedR
300	588	589	1450,00	178,98	1450,00	188,90	PiedR
301	589	590	1450,00	188,90	1450,00	198,81	PiedR
302	590	591	1450,00	198,81	1450,00	208,73	PiedR
303	591	592	1450,00	208,73	1450,00	218,64	PiedR
304	592	593	1450,00	218,64	1450,00	228,56	PiedR
305	593	594	1450,00	228,56	1450,00	238,47	PiedR
306	594	595	1450,00	238,47	1450,00	248,39	PiedR
307	595	596	1450,00	248,39	1450,00	258,31	PiedR
308	596	597	1450,00	258,31	1450,00	268,22	PiedR
309	597	598	1450,00	268,22	1450,00	278,14	PiedR
310	598	599	1450,00	278,14	1450,00	288,05	PiedR
311	599	600	1450,00	288,05	1450,00	297,97	PiedR
312	600	601	1450,00	297,97	1450,00	307,88	PiedR
313	601	602	1450,00	307,88	1450,00	317,80	PiedR
314	602	603	1450,00	317,80	1450,00	327,71	PiedR
315	603	604	1450,00	327,71	1450,00	337,63	PiedR
316	604	605	1450,00	337,63	1450,00	347,54	PiedR
317	605	606	1450,00	347,54	1450,00	357,46	PiedR
318	606	607	1450,00	357,46	1450,00	367,37	PiedR
319	607	608	1450,00	367,37	1450,00	377,29	PiedR
320	608	609	1450,00	377,29	1450,00	387,20	PiedR
321	609	610	1450,00	387,20	1450,00	397,12	PiedR
322	610	611	1450,00	397,12	1450,00	407,03	PiedR
323	611	612	1450,00	407,03	1450,00	416,95	PiedR
324	612	613	1450,00	416,95	1450,00	426,86	PiedR
325	613	614	1450,00	426,86	1450,00	436,78	PiedR
326	614	615	1450,00	436,78	1450,00	446,69	PiedR
327	615	616	1450,00	446,69	1450,00	456,61	PiedR
328	616	617	1450,00	456,61	1450,00	466,53	PiedR
329	617	618	1450,00	466,53	1450,00	476,44	PiedR
330	618	619	1450,00	476,44	1450,00	486,36	PiedR
331	619	620	1450,00	486,36	1450,00	496,27	PiedR
332	620	621	1450,00	496,27	1450,00	506,19	PiedR
333	621	622	1450,00	506,19	1450,00	516,10	PiedR
334	622	623	1450,00	516,10	1450,00	526,02	PiedR
335	623	624	1450,00	526,02	1450,00	535,93	PiedR
336	624	625	1450,00	535,93	1450,00	545,85	PiedR
337	625	626	1450,00	545,85	1450,00	555,76	PiedR
338	626	627	1450,00	555,76	1450,00	565,68	PiedR
339	627	628	1450,00	565,68	1450,00	575,59	PiedR
340	628	629	1450,00	575,59	1450,00	585,51	PiedR
341	629	630	1450,00	585,51	1450,00	595,42	PiedR
342	630	631	1450,00	595,42	1450,00	605,34	PiedR
343	631	632	1450,00	605,34	1450,00	615,25	PiedR
344	632	633	1450,00	615,25	1450,00	625,17	PiedR
345	633	634	1450,00	625,17	1450,00	635,08	PiedR
346	634	635	1450,00	635,08	1450,00	645,00	PiedR
347	635	636	1450,00	645,00	1450,00	654,92	PiedR
348	636	637	1450,00	654,92	1450,00	664,83	PiedR
349	637	638	1450,00	664,83	1450,00	674,75	PiedR
350	638	639	1450,00	674,75	1450,00	684,66	PiedR
351	639	640	1450,00	684,66	1450,00	694,58	PiedR
352	640	641	1450,00	694,58	1450,00	704,49	PiedR
353	641	642	1450,00	704,49	1450,00	714,41	PiedR
354	642	643	1450,00	714,41	1450,00	724,32	PiedR
355	643	644	1450,00	724,32	1450,00	734,24	PiedR
356	644	645	1450,00	734,24	1450,00	744,15	PiedR
357	645	646	1450,00	744,15	1450,00	754,07	PiedR
358	646	647	1450,00	754,07	1450,00	763,98	PiedR
359	647	648	1450,00	763,98	1450,00	773,90	PiedR
360	648	649	1450,00	773,90	1450,00	783,81	PiedR
361	649	650	1450,00	783,81	1450,00	793,73	PiedR
362	650	651	1450,00	793,73	1450,00	803,64	PiedR
363	651	652	1450,00	803,64	1450,00	813,56	PiedR
364	652	653	1450,00	813,56	1450,00	823,47	PiedR
365	653	654	1450,00	823,47	1450,00	833,39	PiedR

366	654	655	1450,00	833,39	1450,00	843,31	PiedR
367	655	656	1450,00	843,31	1450,00	853,22	PiedR
368	656	657	1450,00	853,22	1450,00	863,14	PiedR
369	657	658	1450,00	863,14	1450,00	873,05	PiedR
370	658	659	1450,00	873,05	1450,00	882,97	PiedR
371	659	660	1450,00	882,97	1450,00	892,88	PiedR
372	660	661	1450,00	892,88	1450,00	902,80	PiedR
373	661	662	1450,00	902,80	1450,00	912,71	PiedR
374	662	663	1450,00	912,71	1450,00	922,63	PiedR
375	663	664	1450,00	922,63	1450,00	932,54	PiedR
376	664	665	1450,00	932,54	1450,00	942,46	PiedR
377	665	666	1450,00	942,46	1450,00	952,37	PiedR
378	666	667	1450,00	952,37	1450,00	962,29	PiedR
379	667	668	1450,00	962,29	1450,00	972,20	PiedR
380	668	669	1450,00	972,20	1450,00	982,12	PiedR
381	669	670	1450,00	982,12	1450,00	992,03	PiedR
382	670	671	1450,00	992,03	1450,00	1001,95	PiedR
383	671	672	1450,00	1001,95	1450,00	1011,86	PiedR
384	672	673	1450,00	1011,86	1450,00	1021,78	PiedR
385	673	674	1450,00	1021,78	1450,00	1031,69	PiedR
386	674	675	1450,00	1031,69	1450,00	1041,61	PiedR
387	675	676	1450,00	1041,61	1450,00	1051,53	PiedR
388	676	677	1450,00	1051,53	1450,00	1061,44	PiedR
389	677	678	1450,00	1061,44	1450,00	1071,36	PiedR
390	678	679	1450,00	1071,36	1450,00	1081,27	PiedR
391	679	680	1450,00	1081,27	1450,00	1091,19	PiedR
392	680	681	1450,00	1091,19	1450,00	1101,10	PiedR
393	681	682	1450,00	1101,10	1450,00	1111,02	PiedR
394	682	683	1450,00	1111,02	1450,00	1120,93	PiedR
395	683	684	1450,00	1120,93	1450,00	1130,85	PiedR
396	684	685	1450,00	1130,85	1450,00	1140,76	PiedR
397	685	686	1450,00	1140,76	1450,00	1150,68	PiedR
398	686	687	1450,00	1150,68	1450,00	1160,59	PiedR
399	687	688	1450,00	1160,59	1450,00	1170,51	PiedR
400	688	689	1450,00	1170,51	1450,00	1180,42	PiedR
401	689	690	1450,00	1180,42	1450,00	1190,34	PiedR
402	690	691	1450,00	1190,34	1450,00	1200,25	PiedR
403	691	692	1450,00	1200,25	1450,00	1210,17	PiedR
404	692	693	1450,00	1210,17	1450,00	1220,08	PiedR
405	693	880	1450,00	1220,08	1450,00	1230,00	PiedR
406	811	812	170,00	1230,00	179,48	1230,00	Trav
407	812	813	179,48	1230,00	194,74	1230,00	Trav
408	813	814	194,74	1230,00	210,00	1230,00	Trav
409	814	815	210,00	1230,00	226,84	1230,00	Trav
410	815	816	226,84	1230,00	243,68	1230,00	Trav
411	816	817	243,68	1230,00	260,52	1230,00	Trav
412	817	818	260,52	1230,00	280,00	1230,00	Trav
413	818	819	280,00	1230,00	299,48	1230,00	Trav
414	819	820	299,48	1230,00	318,62	1230,00	Trav
415	820	821	318,62	1230,00	337,76	1230,00	Trav
416	821	822	337,76	1230,00	356,90	1230,00	Trav
417	822	823	356,90	1230,00	376,03	1230,00	Trav
418	823	824	376,03	1230,00	395,17	1230,00	Trav
419	824	825	395,17	1230,00	414,31	1230,00	Trav
420	825	826	414,31	1230,00	433,45	1230,00	Trav
421	826	827	433,45	1230,00	452,59	1230,00	Trav
422	827	828	452,59	1230,00	471,72	1230,00	Trav
423	828	829	471,72	1230,00	490,86	1230,00	Trav
424	829	830	490,86	1230,00	510,00	1230,00	Trav
425	830	831	510,00	1230,00	529,14	1230,00	Trav
426	831	832	529,14	1230,00	548,28	1230,00	Trav
427	832	833	548,28	1230,00	567,41	1230,00	Trav
428	833	834	567,41	1230,00	586,55	1230,00	Trav
429	834	835	586,55	1230,00	605,69	1230,00	Trav
430	835	836	605,69	1230,00	624,83	1230,00	Trav
431	836	837	624,83	1230,00	643,97	1230,00	Trav
432	837	838	643,97	1230,00	663,10	1230,00	Trav
433	838	839	663,10	1230,00	682,24	1230,00	Trav
434	839	840	682,24	1230,00	701,38	1230,00	Trav
435	840	841	701,38	1230,00	720,52	1230,00	Trav
436	841	842	720,52	1230,00	740,00	1230,00	Trav
437	842	843	740,00	1230,00	759,48	1230,00	Trav
438	843	844	759,48	1230,00	776,32	1230,00	Trav
439	844	845	776,32	1230,00	793,16	1230,00	Trav
440	845	846	793,16	1230,00	810,00	1230,00	Trav
441	846	847	810,00	1230,00	825,26	1230,00	Trav
442	847	848	825,26	1230,00	840,52	1230,00	Trav

443	848	849	840,52	1230,00	860,00	1230,00	Trav
444	849	850	860,00	1230,00	879,48	1230,00	Trav
445	850	851	879,48	1230,00	899,13	1230,00	Trav
446	851	852	899,13	1230,00	918,78	1230,00	Trav
447	852	853	918,78	1230,00	938,43	1230,00	Trav
448	853	854	938,43	1230,00	958,08	1230,00	Trav
449	854	855	958,08	1230,00	977,73	1230,00	Trav
450	855	856	977,73	1230,00	997,38	1230,00	Trav
451	856	857	997,38	1230,00	1017,02	1230,00	Trav
452	857	858	1017,02	1230,00	1036,67	1230,00	Trav
453	858	859	1036,67	1230,00	1056,32	1230,00	Trav
454	859	860	1056,32	1230,00	1075,97	1230,00	Trav
455	860	861	1075,97	1230,00	1095,62	1230,00	Trav
456	861	862	1095,62	1230,00	1115,27	1230,00	Trav
457	862	863	1115,27	1230,00	1134,92	1230,00	Trav
458	863	864	1134,92	1230,00	1154,57	1230,00	Trav
459	864	865	1154,57	1230,00	1174,21	1230,00	Trav
460	865	866	1174,21	1230,00	1193,86	1230,00	Trav
461	866	867	1193,86	1230,00	1213,51	1230,00	Trav
462	867	868	1213,51	1230,00	1233,16	1230,00	Trav
463	868	869	1233,16	1230,00	1252,81	1230,00	Trav
464	869	870	1252,81	1230,00	1272,46	1230,00	Trav
465	870	871	1272,46	1230,00	1292,11	1230,00	Trav
466	871	872	1292,11	1230,00	1311,76	1230,00	Trav
467	872	873	1311,76	1230,00	1331,40	1230,00	Trav
468	873	874	1331,40	1230,00	1351,05	1230,00	Trav
469	874	875	1351,05	1230,00	1370,70	1230,00	Trav
470	875	876	1370,70	1230,00	1390,35	1230,00	Trav
471	876	877	1390,35	1230,00	1410,00	1230,00	Trav
472	877	878	1410,00	1230,00	1423,33	1230,00	Trav
473	878	879	1423,33	1230,00	1436,67	1230,00	Trav
474	879	880	1436,67	1230,00	1450,00	1230,00	Trav
475	1	171	0,00	60,00	0,00	-40,00	MollaF
476	2	172	9,29	60,00	9,29	-40,00	MollaF
477	3	173	18,57	60,00	18,57	-40,00	MollaF
478	4	174	27,86	60,00	27,86	-40,00	MollaF
479	5	175	37,14	60,00	37,14	-40,00	MollaF
480	6	176	46,43	60,00	46,43	-40,00	MollaF
481	7	177	55,71	60,00	55,71	-40,00	MollaF
482	8	178	65,00	60,00	65,00	-40,00	MollaF
483	9	179	74,29	60,00	74,29	-40,00	MollaF
484	10	180	83,57	60,00	83,57	-40,00	MollaF
485	11	181	92,86	60,00	92,86	-40,00	MollaF
486	12	182	102,14	60,00	102,14	-40,00	MollaF
487	13	183	111,43	60,00	111,43	-40,00	MollaF
488	14	184	120,71	60,00	120,71	-40,00	MollaF
489	15	185	130,00	60,00	130,00	-40,00	MollaF
490	16	186	138,00	60,00	138,00	-40,00	MollaF
491	17	187	146,00	60,00	146,00	-40,00	MollaF
492	18	188	154,00	60,00	154,00	-40,00	MollaF
493	19	189	162,00	60,00	162,00	-40,00	MollaF
494	20	190	170,00	60,00	170,00	-40,00	MollaF
495	21	191	180,00	60,00	180,00	-40,00	MollaF
496	22	192	190,00	60,00	190,00	-40,00	MollaF
497	23	193	200,00	60,00	200,00	-40,00	MollaF
498	24	194	210,00	60,00	210,00	-40,00	MollaF
499	25	195	219,84	60,00	219,84	-40,00	MollaF
500	26	196	229,67	60,00	229,67	-40,00	MollaF
501	27	197	239,51	60,00	239,51	-40,00	MollaF
502	28	198	249,34	60,00	249,34	-40,00	MollaF
503	29	199	259,18	60,00	259,18	-40,00	MollaF
504	30	200	269,02	60,00	269,02	-40,00	MollaF
505	31	201	278,85	60,00	278,85	-40,00	MollaF
506	32	202	288,69	60,00	288,69	-40,00	MollaF
507	33	203	298,52	60,00	298,52	-40,00	MollaF
508	34	204	308,36	60,00	308,36	-40,00	MollaF
509	35	205	318,20	60,00	318,20	-40,00	MollaF
510	36	206	328,03	60,00	328,03	-40,00	MollaF
511	37	207	337,87	60,00	337,87	-40,00	MollaF
512	38	208	347,70	60,00	347,70	-40,00	MollaF
513	39	209	357,54	60,00	357,54	-40,00	MollaF
514	40	210	367,38	60,00	367,38	-40,00	MollaF
515	41	211	377,21	60,00	377,21	-40,00	MollaF
516	42	212	387,05	60,00	387,05	-40,00	MollaF
517	43	213	396,89	60,00	396,89	-40,00	MollaF
518	44	214	406,72	60,00	406,72	-40,00	MollaF
519	45	215	416,56	60,00	416,56	-40,00	MollaF

520	46	216	426,39	60,00	426,39	-40,00	MollaF
521	47	217	436,23	60,00	436,23	-40,00	MollaF
522	48	218	446,07	60,00	446,07	-40,00	MollaF
523	49	219	455,90	60,00	455,90	-40,00	MollaF
524	50	220	465,74	60,00	465,74	-40,00	MollaF
525	51	221	475,57	60,00	475,57	-40,00	MollaF
526	52	222	485,41	60,00	485,41	-40,00	MollaF
527	53	223	495,25	60,00	495,25	-40,00	MollaF
528	54	224	505,08	60,00	505,08	-40,00	MollaF
529	55	225	514,92	60,00	514,92	-40,00	MollaF
530	56	226	524,75	60,00	524,75	-40,00	MollaF
531	57	227	534,59	60,00	534,59	-40,00	MollaF
532	58	228	544,43	60,00	544,43	-40,00	MollaF
533	59	229	554,26	60,00	554,26	-40,00	MollaF
534	60	230	564,10	60,00	564,10	-40,00	MollaF
535	61	231	573,93	60,00	573,93	-40,00	MollaF
536	62	232	583,77	60,00	583,77	-40,00	MollaF
537	63	233	593,61	60,00	593,61	-40,00	MollaF
538	64	234	603,44	60,00	603,44	-40,00	MollaF
539	65	235	613,28	60,00	613,28	-40,00	MollaF
540	66	236	623,11	60,00	623,11	-40,00	MollaF
541	67	237	632,95	60,00	632,95	-40,00	MollaF
542	68	238	642,79	60,00	642,79	-40,00	MollaF
543	69	239	652,62	60,00	652,62	-40,00	MollaF
544	70	240	662,46	60,00	662,46	-40,00	MollaF
545	71	241	672,30	60,00	672,30	-40,00	MollaF
546	72	242	682,13	60,00	682,13	-40,00	MollaF
547	73	243	691,97	60,00	691,97	-40,00	MollaF
548	74	244	701,80	60,00	701,80	-40,00	MollaF
549	75	245	711,64	60,00	711,64	-40,00	MollaF
550	76	246	721,48	60,00	721,48	-40,00	MollaF
551	77	247	731,31	60,00	731,31	-40,00	MollaF
552	78	248	741,15	60,00	741,15	-40,00	MollaF
553	79	249	750,98	60,00	750,98	-40,00	MollaF
554	80	250	760,82	60,00	760,82	-40,00	MollaF
555	81	251	770,66	60,00	770,66	-40,00	MollaF
556	82	252	780,49	60,00	780,49	-40,00	MollaF
557	83	253	790,33	60,00	790,33	-40,00	MollaF
558	84	254	800,16	60,00	800,16	-40,00	MollaF
559	85	255	810,00	60,00	810,00	-40,00	MollaF
560	86	256	819,84	60,00	819,84	-40,00	MollaF
561	87	257	829,67	60,00	829,67	-40,00	MollaF
562	88	258	839,51	60,00	839,51	-40,00	MollaF
563	89	259	849,34	60,00	849,34	-40,00	MollaF
564	90	260	859,18	60,00	859,18	-40,00	MollaF
565	91	261	869,02	60,00	869,02	-40,00	MollaF
566	92	262	878,85	60,00	878,85	-40,00	MollaF
567	93	263	888,69	60,00	888,69	-40,00	MollaF
568	94	264	898,52	60,00	898,52	-40,00	MollaF
569	95	265	908,36	60,00	908,36	-40,00	MollaF
570	96	266	918,20	60,00	918,20	-40,00	MollaF
571	97	267	928,03	60,00	928,03	-40,00	MollaF
572	98	268	937,87	60,00	937,87	-40,00	MollaF
573	99	269	947,70	60,00	947,70	-40,00	MollaF
574	100	270	957,54	60,00	957,54	-40,00	MollaF
575	101	271	967,38	60,00	967,38	-40,00	MollaF
576	102	272	977,21	60,00	977,21	-40,00	MollaF
577	103	273	987,05	60,00	987,05	-40,00	MollaF
578	104	274	996,89	60,00	996,89	-40,00	MollaF
579	105	275	1006,72	60,00	1006,72	-40,00	MollaF
580	106	276	1016,56	60,00	1016,56	-40,00	MollaF
581	107	277	1026,39	60,00	1026,39	-40,00	MollaF
582	108	278	1036,23	60,00	1036,23	-40,00	MollaF
583	109	279	1046,07	60,00	1046,07	-40,00	MollaF
584	110	280	1055,90	60,00	1055,90	-40,00	MollaF
585	111	281	1065,74	60,00	1065,74	-40,00	MollaF
586	112	282	1075,57	60,00	1075,57	-40,00	MollaF
587	113	283	1085,41	60,00	1085,41	-40,00	MollaF
588	114	284	1095,25	60,00	1095,25	-40,00	MollaF
589	115	285	1105,08	60,00	1105,08	-40,00	MollaF
590	116	286	1114,92	60,00	1114,92	-40,00	MollaF
591	117	287	1124,75	60,00	1124,75	-40,00	MollaF
592	118	288	1134,59	60,00	1134,59	-40,00	MollaF
593	119	289	1144,43	60,00	1144,43	-40,00	MollaF
594	120	290	1154,26	60,00	1154,26	-40,00	MollaF
595	121	291	1164,10	60,00	1164,10	-40,00	MollaF
596	122	292	1173,93	60,00	1173,93	-40,00	MollaF

597	123	293	1183,77	60,00	1183,77	-40,00	MollaF
598	124	294	1193,61	60,00	1193,61	-40,00	MollaF
599	125	295	1203,44	60,00	1203,44	-40,00	MollaF
600	126	296	1213,28	60,00	1213,28	-40,00	MollaF
601	127	297	1223,11	60,00	1223,11	-40,00	MollaF
602	128	298	1232,95	60,00	1232,95	-40,00	MollaF
603	129	299	1242,79	60,00	1242,79	-40,00	MollaF
604	130	300	1252,62	60,00	1252,62	-40,00	MollaF
605	131	301	1262,46	60,00	1262,46	-40,00	MollaF
606	132	302	1272,30	60,00	1272,30	-40,00	MollaF
607	133	303	1282,13	60,00	1282,13	-40,00	MollaF
608	134	304	1291,97	60,00	1291,97	-40,00	MollaF
609	135	305	1301,80	60,00	1301,80	-40,00	MollaF
610	136	306	1311,64	60,00	1311,64	-40,00	MollaF
611	137	307	1321,48	60,00	1321,48	-40,00	MollaF
612	138	308	1331,31	60,00	1331,31	-40,00	MollaF
613	139	309	1341,15	60,00	1341,15	-40,00	MollaF
614	140	310	1350,98	60,00	1350,98	-40,00	MollaF
615	141	311	1360,82	60,00	1360,82	-40,00	MollaF
616	142	312	1370,66	60,00	1370,66	-40,00	MollaF
617	143	313	1380,49	60,00	1380,49	-40,00	MollaF
618	144	314	1390,33	60,00	1390,33	-40,00	MollaF
619	145	315	1400,16	60,00	1400,16	-40,00	MollaF
620	146	316	1410,00	60,00	1410,00	-40,00	MollaF
621	147	317	1418,00	60,00	1418,00	-40,00	MollaF
622	148	318	1426,00	60,00	1426,00	-40,00	MollaF
623	149	319	1434,00	60,00	1434,00	-40,00	MollaF
624	150	320	1442,00	60,00	1442,00	-40,00	MollaF
625	151	321	1450,00	60,00	1450,00	-40,00	MollaF
626	152	322	1458,00	60,00	1458,00	-40,00	MollaF
627	153	323	1466,00	60,00	1466,00	-40,00	MollaF
628	154	324	1474,00	60,00	1474,00	-40,00	MollaF
629	155	325	1482,00	60,00	1482,00	-40,00	MollaF
630	156	326	1490,00	60,00	1490,00	-40,00	MollaF
631	157	327	1499,29	60,00	1499,29	-40,00	MollaF
632	158	328	1508,57	60,00	1508,57	-40,00	MollaF
633	159	329	1517,86	60,00	1517,86	-40,00	MollaF
634	160	330	1527,14	60,00	1527,14	-40,00	MollaF
635	161	331	1536,43	60,00	1536,43	-40,00	MollaF
636	162	332	1545,71	60,00	1545,71	-40,00	MollaF
637	163	333	1555,00	60,00	1555,00	-40,00	MollaF
638	164	334	1564,29	60,00	1564,29	-40,00	MollaF
639	165	335	1573,57	60,00	1573,57	-40,00	MollaF
640	166	336	1582,86	60,00	1582,86	-40,00	MollaF
641	167	337	1592,14	60,00	1592,14	-40,00	MollaF
642	168	338	1601,43	60,00	1601,43	-40,00	MollaF
643	169	339	1610,71	60,00	1610,71	-40,00	MollaF
644	170	340	1620,00	60,00	1620,00	-40,00	MollaF
645	1	341	0,00	60,00	-100,00	60,00	MollaPL
646	343	460	170,00	69,92	70,00	69,92	MollaPL
647	344	461	170,00	79,83	70,00	79,83	MollaPL
648	345	462	170,00	89,75	70,00	89,75	MollaPL
649	346	463	170,00	99,66	70,00	99,66	MollaPL
650	347	464	170,00	109,58	70,00	109,58	MollaPL
651	348	465	170,00	119,49	70,00	119,49	MollaPL
652	349	466	170,00	129,41	70,00	129,41	MollaPL
653	350	467	170,00	139,32	70,00	139,32	MollaPL
654	351	468	170,00	149,24	70,00	149,24	MollaPL
655	352	469	170,00	159,15	70,00	159,15	MollaPL
656	353	470	170,00	169,07	70,00	169,07	MollaPL
657	354	471	170,00	178,98	70,00	178,98	MollaPL
658	355	472	170,00	188,90	70,00	188,90	MollaPL
659	356	473	170,00	198,81	70,00	198,81	MollaPL
660	357	474	170,00	208,73	70,00	208,73	MollaPL
661	358	475	170,00	218,64	70,00	218,64	MollaPL
662	359	476	170,00	228,56	70,00	228,56	MollaPL
663	360	477	170,00	238,47	70,00	238,47	MollaPL
664	361	478	170,00	248,39	70,00	248,39	MollaPL
665	362	479	170,00	258,31	70,00	258,31	MollaPL
666	363	480	170,00	268,22	70,00	268,22	MollaPL
667	364	481	170,00	278,14	70,00	278,14	MollaPL
668	365	482	170,00	288,05	70,00	288,05	MollaPL
669	366	483	170,00	297,97	70,00	297,97	MollaPL
670	367	484	170,00	307,88	70,00	307,88	MollaPL
671	368	485	170,00	317,80	70,00	317,80	MollaPL
672	369	486	170,00	327,71	70,00	327,71	MollaPL
673	370	487	170,00	337,63	70,00	337,63	MollaPL

674	371	488	170,00	347,54	70,00	347,54	MollaPL
675	372	489	170,00	357,46	70,00	357,46	MollaPL
676	373	490	170,00	367,37	70,00	367,37	MollaPL
677	374	491	170,00	377,29	70,00	377,29	MollaPL
678	375	492	170,00	387,20	70,00	387,20	MollaPL
679	376	493	170,00	397,12	70,00	397,12	MollaPL
680	377	494	170,00	407,03	70,00	407,03	MollaPL
681	378	495	170,00	416,95	70,00	416,95	MollaPL
682	379	496	170,00	426,86	70,00	426,86	MollaPL
683	380	497	170,00	436,78	70,00	436,78	MollaPL
684	381	498	170,00	446,69	70,00	446,69	MollaPL
685	382	499	170,00	456,61	70,00	456,61	MollaPL
686	383	500	170,00	466,53	70,00	466,53	MollaPL
687	384	501	170,00	476,44	70,00	476,44	MollaPL
688	385	502	170,00	486,36	70,00	486,36	MollaPL
689	386	503	170,00	496,27	70,00	496,27	MollaPL
690	387	504	170,00	506,19	70,00	506,19	MollaPL
691	388	505	170,00	516,10	70,00	516,10	MollaPL
692	389	506	170,00	526,02	70,00	526,02	MollaPL
693	390	507	170,00	535,93	70,00	535,93	MollaPL
694	391	508	170,00	545,85	70,00	545,85	MollaPL
695	392	509	170,00	555,76	70,00	555,76	MollaPL
696	393	510	170,00	565,68	70,00	565,68	MollaPL
697	394	511	170,00	575,59	70,00	575,59	MollaPL
698	395	512	170,00	585,51	70,00	585,51	MollaPL
699	396	513	170,00	595,42	70,00	595,42	MollaPL
700	397	514	170,00	605,34	70,00	605,34	MollaPL
701	398	515	170,00	615,25	70,00	615,25	MollaPL
702	399	516	170,00	625,17	70,00	625,17	MollaPL
703	400	517	170,00	635,08	70,00	635,08	MollaPL
704	401	518	170,00	645,00	70,00	645,00	MollaPL
705	402	519	170,00	654,92	70,00	654,92	MollaPL
706	403	520	170,00	664,83	70,00	664,83	MollaPL
707	404	521	170,00	674,75	70,00	674,75	MollaPL
708	405	522	170,00	684,66	70,00	684,66	MollaPL
709	406	523	170,00	694,58	70,00	694,58	MollaPL
710	407	524	170,00	704,49	70,00	704,49	MollaPL
711	408	525	170,00	714,41	70,00	714,41	MollaPL
712	409	526	170,00	724,32	70,00	724,32	MollaPL
713	410	527	170,00	734,24	70,00	734,24	MollaPL
714	411	528	170,00	744,15	70,00	744,15	MollaPL
715	412	529	170,00	754,07	70,00	754,07	MollaPL
716	413	530	170,00	763,98	70,00	763,98	MollaPL
717	414	531	170,00	773,90	70,00	773,90	MollaPL
718	415	532	170,00	783,81	70,00	783,81	MollaPL
719	416	533	170,00	793,73	70,00	793,73	MollaPL
720	417	534	170,00	803,64	70,00	803,64	MollaPL
721	418	535	170,00	813,56	70,00	813,56	MollaPL
722	419	536	170,00	823,47	70,00	823,47	MollaPL
723	420	537	170,00	833,39	70,00	833,39	MollaPL
724	421	538	170,00	843,31	70,00	843,31	MollaPL
725	422	539	170,00	853,22	70,00	853,22	MollaPL
726	423	540	170,00	863,14	70,00	863,14	MollaPL
727	424	541	170,00	873,05	70,00	873,05	MollaPL
728	425	542	170,00	882,97	70,00	882,97	MollaPL
729	426	543	170,00	892,88	70,00	892,88	MollaPL
730	427	544	170,00	902,80	70,00	902,80	MollaPL
731	428	545	170,00	912,71	70,00	912,71	MollaPL
732	429	546	170,00	922,63	70,00	922,63	MollaPL
733	430	547	170,00	932,54	70,00	932,54	MollaPL
734	431	548	170,00	942,46	70,00	942,46	MollaPL
735	432	549	170,00	952,37	70,00	952,37	MollaPL
736	433	550	170,00	962,29	70,00	962,29	MollaPL
737	434	551	170,00	972,20	70,00	972,20	MollaPL
738	435	552	170,00	982,12	70,00	982,12	MollaPL
739	436	553	170,00	992,03	70,00	992,03	MollaPL
740	437	554	170,00	1001,95	70,00	1001,95	MollaPL
741	438	555	170,00	1011,86	70,00	1011,86	MollaPL
742	439	556	170,00	1021,78	70,00	1021,78	MollaPL
743	440	557	170,00	1031,69	70,00	1031,69	MollaPL
744	441	558	170,00	1041,61	70,00	1041,61	MollaPL
745	442	559	170,00	1051,53	70,00	1051,53	MollaPL
746	443	560	170,00	1061,44	70,00	1061,44	MollaPL
747	444	561	170,00	1071,36	70,00	1071,36	MollaPL
748	445	562	170,00	1081,27	70,00	1081,27	MollaPL
749	446	563	170,00	1091,19	70,00	1091,19	MollaPL
750	447	564	170,00	1101,10	70,00	1101,10	MollaPL

751	448	565	170,00	1111,02	70,00	1111,02	MollaPL
752	449	566	170,00	1120,93	70,00	1120,93	MollaPL
753	450	567	170,00	1130,85	70,00	1130,85	MollaPL
754	451	568	170,00	1140,76	70,00	1140,76	MollaPL
755	452	569	170,00	1150,68	70,00	1150,68	MollaPL
756	453	570	170,00	1160,59	70,00	1160,59	MollaPL
757	454	571	170,00	1170,51	70,00	1170,51	MollaPL
758	455	572	170,00	1180,42	70,00	1180,42	MollaPL
759	456	573	170,00	1190,34	70,00	1190,34	MollaPL
760	457	574	170,00	1200,25	70,00	1200,25	MollaPL
761	458	575	170,00	1210,17	70,00	1210,17	MollaPL
762	459	576	170,00	1220,08	70,00	1220,08	MollaPL
763	811	881	170,00	1230,00	70,00	1230,00	MollaPL
764	170	342	1620,00	60,00	1720,00	60,00	MollaPR
765	577	694	1450,00	69,92	1550,00	69,92	MollaPR
766	578	695	1450,00	79,83	1550,00	79,83	MollaPR
767	579	696	1450,00	89,75	1550,00	89,75	MollaPR
768	580	697	1450,00	99,66	1550,00	99,66	MollaPR
769	581	698	1450,00	109,58	1550,00	109,58	MollaPR
770	582	699	1450,00	119,49	1550,00	119,49	MollaPR
771	583	700	1450,00	129,41	1550,00	129,41	MollaPR
772	584	701	1450,00	139,32	1550,00	139,32	MollaPR
773	585	702	1450,00	149,24	1550,00	149,24	MollaPR
774	586	703	1450,00	159,15	1550,00	159,15	MollaPR
775	587	704	1450,00	169,07	1550,00	169,07	MollaPR
776	588	705	1450,00	178,98	1550,00	178,98	MollaPR
777	589	706	1450,00	188,90	1550,00	188,90	MollaPR
778	590	707	1450,00	198,81	1550,00	198,81	MollaPR
779	591	708	1450,00	208,73	1550,00	208,73	MollaPR
780	592	709	1450,00	218,64	1550,00	218,64	MollaPR
781	593	710	1450,00	228,56	1550,00	228,56	MollaPR
782	594	711	1450,00	238,47	1550,00	238,47	MollaPR
783	595	712	1450,00	248,39	1550,00	248,39	MollaPR
784	596	713	1450,00	258,31	1550,00	258,31	MollaPR
785	597	714	1450,00	268,22	1550,00	268,22	MollaPR
786	598	715	1450,00	278,14	1550,00	278,14	MollaPR
787	599	716	1450,00	288,05	1550,00	288,05	MollaPR
788	600	717	1450,00	297,97	1550,00	297,97	MollaPR
789	601	718	1450,00	307,88	1550,00	307,88	MollaPR
790	602	719	1450,00	317,80	1550,00	317,80	MollaPR
791	603	720	1450,00	327,71	1550,00	327,71	MollaPR
792	604	721	1450,00	337,63	1550,00	337,63	MollaPR
793	605	722	1450,00	347,54	1550,00	347,54	MollaPR
794	606	723	1450,00	357,46	1550,00	357,46	MollaPR
795	607	724	1450,00	367,37	1550,00	367,37	MollaPR
796	608	725	1450,00	377,29	1550,00	377,29	MollaPR
797	609	726	1450,00	387,20	1550,00	387,20	MollaPR
798	610	727	1450,00	397,12	1550,00	397,12	MollaPR
799	611	728	1450,00	407,03	1550,00	407,03	MollaPR
800	612	729	1450,00	416,95	1550,00	416,95	MollaPR
801	613	730	1450,00	426,86	1550,00	426,86	MollaPR
802	614	731	1450,00	436,78	1550,00	436,78	MollaPR
803	615	732	1450,00	446,69	1550,00	446,69	MollaPR
804	616	733	1450,00	456,61	1550,00	456,61	MollaPR
805	617	734	1450,00	466,53	1550,00	466,53	MollaPR
806	618	735	1450,00	476,44	1550,00	476,44	MollaPR
807	619	736	1450,00	486,36	1550,00	486,36	MollaPR
808	620	737	1450,00	496,27	1550,00	496,27	MollaPR
809	621	738	1450,00	506,19	1550,00	506,19	MollaPR
810	622	739	1450,00	516,10	1550,00	516,10	MollaPR
811	623	740	1450,00	526,02	1550,00	526,02	MollaPR
812	624	741	1450,00	535,93	1550,00	535,93	MollaPR
813	625	742	1450,00	545,85	1550,00	545,85	MollaPR
814	626	743	1450,00	555,76	1550,00	555,76	MollaPR
815	627	744	1450,00	565,68	1550,00	565,68	MollaPR
816	628	745	1450,00	575,59	1550,00	575,59	MollaPR
817	629	746	1450,00	585,51	1550,00	585,51	MollaPR
818	630	747	1450,00	595,42	1550,00	595,42	MollaPR
819	631	748	1450,00	605,34	1550,00	605,34	MollaPR
820	632	749	1450,00	615,25	1550,00	615,25	MollaPR
821	633	750	1450,00	625,17	1550,00	625,17	MollaPR
822	634	751	1450,00	635,08	1550,00	635,08	MollaPR
823	635	752	1450,00	645,00	1550,00	645,00	MollaPR
824	636	753	1450,00	654,92	1550,00	654,92	MollaPR
825	637	754	1450,00	664,83	1550,00	664,83	MollaPR
826	638	755	1450,00	674,75	1550,00	674,75	MollaPR
827	639	756	1450,00	684,66	1550,00	684,66	MollaPR

828	640	757	1450,00	694,58	1550,00	694,58	MollaPR
829	641	758	1450,00	704,49	1550,00	704,49	MollaPR
830	642	759	1450,00	714,41	1550,00	714,41	MollaPR
831	643	760	1450,00	724,32	1550,00	724,32	MollaPR
832	644	761	1450,00	734,24	1550,00	734,24	MollaPR
833	645	762	1450,00	744,15	1550,00	744,15	MollaPR
834	646	763	1450,00	754,07	1550,00	754,07	MollaPR
835	647	764	1450,00	763,98	1550,00	763,98	MollaPR
836	648	765	1450,00	773,90	1550,00	773,90	MollaPR
837	649	766	1450,00	783,81	1550,00	783,81	MollaPR
838	650	767	1450,00	793,73	1550,00	793,73	MollaPR
839	651	768	1450,00	803,64	1550,00	803,64	MollaPR
840	652	769	1450,00	813,56	1550,00	813,56	MollaPR
841	653	770	1450,00	823,47	1550,00	823,47	MollaPR
842	654	771	1450,00	833,39	1550,00	833,39	MollaPR
843	655	772	1450,00	843,31	1550,00	843,31	MollaPR
844	656	773	1450,00	853,22	1550,00	853,22	MollaPR
845	657	774	1450,00	863,14	1550,00	863,14	MollaPR
846	658	775	1450,00	873,05	1550,00	873,05	MollaPR
847	659	776	1450,00	882,97	1550,00	882,97	MollaPR
848	660	777	1450,00	892,88	1550,00	892,88	MollaPR
849	661	778	1450,00	902,80	1550,00	902,80	MollaPR
850	662	779	1450,00	912,71	1550,00	912,71	MollaPR
851	663	780	1450,00	922,63	1550,00	922,63	MollaPR
852	664	781	1450,00	932,54	1550,00	932,54	MollaPR
853	665	782	1450,00	942,46	1550,00	942,46	MollaPR
854	666	783	1450,00	952,37	1550,00	952,37	MollaPR
855	667	784	1450,00	962,29	1550,00	962,29	MollaPR
856	668	785	1450,00	972,20	1550,00	972,20	MollaPR
857	669	786	1450,00	982,12	1550,00	982,12	MollaPR
858	670	787	1450,00	992,03	1550,00	992,03	MollaPR
859	671	788	1450,00	1001,95	1550,00	1001,95	MollaPR
860	672	789	1450,00	1011,86	1550,00	1011,86	MollaPR
861	673	790	1450,00	1021,78	1550,00	1021,78	MollaPR
862	674	791	1450,00	1031,69	1550,00	1031,69	MollaPR
863	675	792	1450,00	1041,61	1550,00	1041,61	MollaPR
864	676	793	1450,00	1051,53	1550,00	1051,53	MollaPR
865	677	794	1450,00	1061,44	1550,00	1061,44	MollaPR
866	678	795	1450,00	1071,36	1550,00	1071,36	MollaPR
867	679	796	1450,00	1081,27	1550,00	1081,27	MollaPR
868	680	797	1450,00	1091,19	1550,00	1091,19	MollaPR
869	681	798	1450,00	1101,10	1550,00	1101,10	MollaPR
870	682	799	1450,00	1111,02	1550,00	1111,02	MollaPR
871	683	800	1450,00	1120,93	1550,00	1120,93	MollaPR
872	684	801	1450,00	1130,85	1550,00	1130,85	MollaPR
873	685	802	1450,00	1140,76	1550,00	1140,76	MollaPR
874	686	803	1450,00	1150,68	1550,00	1150,68	MollaPR
875	687	804	1450,00	1160,59	1550,00	1160,59	MollaPR
876	688	805	1450,00	1170,51	1550,00	1170,51	MollaPR
877	689	806	1450,00	1180,42	1550,00	1180,42	MollaPR
878	690	807	1450,00	1190,34	1550,00	1190,34	MollaPR
879	691	808	1450,00	1200,25	1550,00	1200,25	MollaPR
880	692	809	1450,00	1210,17	1550,00	1210,17	MollaPR
881	693	810	1450,00	1220,08	1550,00	1220,08	MollaPR
882	880	882	1450,00	1230,00	1550,00	1230,00	MollaPR