



SISTEMA TANGENZIALE DI LUCCA

Viabilità Est di Lucca comprendente i collegamenti tra Ponte a Moriano ed i caselli dell'autostrada A11 del Frizzone e di Lucca Est - 1° Stralcio

PROGETTO DEFINITIVO

PROGETTAZIONE: ANAS - DIREZIONE PROGETTAZIONE E REALIZZAZIONE LAVORI

I PROGETTISTI:

Ing. Vincenzo Marzi
Ordine Ing. di Bari n. 3594

Ing. Giuseppe Danilo Malgeri
Ordine Ing. di Roma n. A34610

Geol. Serena Majetta
Ordine Geologi del Lazio n. 928

IL COORDINATORE PER LA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE

Geom. Fabio Quondam

VISTO: IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO :

Ing. Achille Devitofranceschi

PROTOCOLLO

DATA

OPERE D'ARTE MINORI SOTTOVIA STRADALI RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO

CODICE PROGETTO		NOME FILE			REVISIONE	
PROGETTO	LIV. PROG.	N. PROG.		T00OM00STRE01A		
LO601A	D	1601	CODICE ELAB.	T00OM00STRRE01	A	
D						
C						
B						
A	EMISSIONE		SETT. 2018			
REV.	DESCRIZIONE		DATA	REDATTO	VERIFICATO	APPROVATO

Introduzione

La presente relazione ha per oggetto le verifiche strutturali del sottopasso stradale alla progressiva 1+524,36 Km e alla progressiva prog. 3+123,74 Km, nell'ambito del progetto per la realizzazione del nuovo sistema tangenziale di Lucca, viabilità EST, comprendente i collegamenti tra Ponte a Moriano ed i caselli dell'autostrada A11 del Frizzone e di Lucca EST. 1° stralcio funzionale.

Nella seguente relazione di calcolo verrà riportata la verifica del sottopasso di dimensioni interne pari a 10.00x6.60m.

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 30.00°.

Spinta sui piedritti

Spinta attiva - Metodo di Coulomb

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

Spinta in presenza di falda

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

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

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 - Formula di Wood

Spinta del terreno nel caso di strutture rigide.

Nel caso di strutture rigide completamente vincolate, in modo tale che non può svilupparsi nel terreno uno stato di spinta attiva, nonché nel caso di muri verticali con terrapieno a superficie orizzontale, l'incremento dinamico di spinta del terreno può essere calcolato come:

$$\Delta P_d = \alpha \gamma H^2$$

$$\alpha = a_g / g * S_s * \beta_m * S_t$$

H è l'altezza sulla quale agisce la spinta. Il punto di applicazione va preso a metà altezza.

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	8,90	[m]
Larghezza esterna	12,40	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,30	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,30	[m]
Spessore piedritto sinistro	1,20	[m]
Spessore piedritto destro	1,20	[m]
Spessore fondazione	1,30	[m]
Spessore traverso	1,10	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	0,10	[m]
Peso di volume	1800,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2000,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	30,00	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ²]

Strato di rinfiacco

Descrizione	Terreno di rinfiacco	
Peso di volume	1800,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2000,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	30,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	20,00	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ²]
Costante di Winkler	0,00	[kg/cm ² /cm]

Strato di base

Descrizione	Terreno di base	
Peso di volume	1800,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2000,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	30,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	20,00	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ²]
Costante di Winkler	5,00	[kg/cm ² /cm]
Tensione limite	4,00	[kg/cm ²]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

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

Condizioni di carico

Convenzioni adottate

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

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

X ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati
 Y ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati

F_y componente Y del carico concentrato
 F_x componente X del carico concentrato
 M momento

Forze distribuite

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

Conc	Traverso	X= 6,10	F _y = 15000	F _x = 0	M= 0		
Conc	Traverso	X= 6,70	F _y = 15000	F _x = 0	M= 0		
Distr	Traverso	X _i = 0,30	X _f = 12,40	V _{ni} = 900	V _{nf} = 900	V _{ti} = 0	V _{tf} = 0

Condizione di carico n° 8 (Condizione 2)

Distr	Fondaz.	X _i = 0,30	X _f = 12,40	V _{ni} = 3000	V _{nf} = 3000	V _{ti} = 0	V _{tf} = 0
-------	---------	-----------------------	------------------------	------------------------	------------------------	---------------------	---------------------

Condizione di carico n° 9 (Condizione 3)

Conc	Fondaz.	X= 4,00	F _y = 15000	F _x = 0	M= 0
Conc	Fondaz.	X= 6,00	F _y = 15000	F _x = 0	M= 0
Conc	Fondaz.	X= 7,00	F _y = 10000	F _x = 0	M= 0
Conc	Fondaz.	X= 9,00	F _y = 10000	F _x = 0	M= 0

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	1.15
Coefficiente di sicurezza per la sezione	1.00

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

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

con:

d	altezza utile sezione [mm]
b _w	larghezza minima sezione [mm]
σ_{cp}	tensione media di compressione [N/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 EsercizioCriteria di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente poco aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

0.60 f_{ck}

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

0.45 f_{ck}

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

0.80 f_{yk}

Criteria verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

Apertura limite fessure $w_1=0,20$ $w_2=0,30$ $w_3=0,40$ Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Copriferro sezioni 5,00 [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 staticheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Q1fav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1,50	1,30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Q2fav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Q2sfav}	1,35	1,15
Termici	Favorevole	γ_{efav}	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	γ_{esfav}	1,20	1,20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\phi'}$	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_f	1,00	1,00

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	γ_{Q1fav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1,00	1,00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Q2fav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Q2sfav}	1,00	1,00
Termici	Favorevole	γ_{efav}	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	γ_{esfav}	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\phi'}$	1,00	1,25
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_f	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
Condizione 3	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
Condizione 3	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 2	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Condizione 1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Condizione 3	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Condizione 3	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 7 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° 8 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° 9 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
<u>Combinazione n° 10 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
<u>Combinazione n° 11 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 12 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 13 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 14 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 15 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
<u>Combinazione n° 16 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 17 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 18 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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

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

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

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

Combinazione n° 23 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 24 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 26 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 27 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 28 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 29 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 30 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 31 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
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
--------------	-------------	------	------	------

Combinazione n° 32 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	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 33 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 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 34 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
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 35 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	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X	ascisse (espresse in m) positive verso destra
Y	ordinate (espresse in m) positive verso l'alto
M	momento espresso in kgm
V	taglio espresso in kg
SN	sforzo normale espresso in kg
ux	spostamento direzione X espresso in cm
uy	spostamento direzione Y espresso in cm
σ	pressione sul terreno espressa in kg/cmq

Tipo di analisi

Pressione in calotta

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

Pressione geostatica

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]
Attiva	[combinazione 32]
Attiva	[combinazione 33]
Attiva	[combinazione 34]
Attiva	[combinazione 35]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine	43.83314
Longitudine	10.60063

Tipo di opera

Tipo di costruzione	Opera ordinaria
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	III
Vita di riferimento	75 anni

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	0.15 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.50
Coefficiente di amplificazione topografica (S_t)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h = (a_g/g * \beta_m * S_t * S_s) = 2.25$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v = 0.50 * k_h = 1.12$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$	0.06 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.50
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h = (a_g/g * \beta_m * St * S_s) = 0.93$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v = 0.50 * k_h = 0.47$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare

Spinta sismica Wood

Angolo diffusione sovraccarico 30,00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0,297	0,000
2	0,364	0,000
3	0,297	0,000
4	0,364	0,000
5	0,297	0,000
6	0,364	0,000
7	0,297	0,342
8	0,297	0,342
9	0,364	0,409
10	0,364	0,409
11	0,297	0,342
12	0,297	0,342
13	0,364	0,409
14	0,364	0,409
15	0,297	0,342
16	0,297	0,342
17	0,364	0,409
18	0,364	0,409
19	0,297	0,342
20	0,297	0,342
21	0,364	0,409
22	0,364	0,409
23	0,297	0,342
24	0,297	0,342
25	0,364	0,409
26	0,364	0,409
27	0,297	0,342
28	0,297	0,342
29	0,364	0,409
30	0,364	0,409
31	0,297	0,000
32	0,297	0,000
33	0,297	0,000
34	0,297	0,000
35	0,297	0,000

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	142
Numero elementi trasverso	61
Numero elementi piedritto sinistro	78
Numero elementi piedritto destro	78
Numero molle fondazione	143
Numero molle piedritto sinistro	79
Numero molle piedritto destro	79

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 234,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-14,09	27,09	234,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 65,38 [kg/mq]	Pressione inf. 5883,82 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 65,38 [kg/mq]	Pressione inf. 5883,82 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 234,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-14,09	27,09	234,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 65,38 [kg/mq]	Pressione inf. 5883,82 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 65,38 [kg/mq]	Pressione inf. 5883,82 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 234,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	$Q[\text{kg/mq}]$
-14,09	27,09	234,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 65,38 [kg/mq]	Pressione inf. 5883,82 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 65,38 [kg/mq]	Pressione inf. 5883,82 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	$Q[\text{kg/mq}]$
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	$Q[\text{kg/mq}]$
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 345,97 [kg/mq]	Pressione inf. 345,97 [kg/mq]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	$Q[\text{kg/mq}]$
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 345,97 [kg/mq]	Pressione inf. 345,97 [kg/mq]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 353,49 [kg/mq]	Pressione inf. 353,49 [kg/mq]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 353,49 [kg/mq]	Pressione inf. 353,49 [kg/mq]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 345,97 [kg/mq]	Pressione inf. 345,97 [kg/mq]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]

-14,09 27,09 180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 50,29 [kg/mq] Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 50,29 [kg/mq] Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 345,97 [kg/mq] Pressione inf. 345,97 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 353,49 [kg/mq] Pressione inf. 353,49 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 353,49 [kg/mq] Pressione inf. 353,49 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 50,29 [kg/mq] Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 50,29 [kg/mq] Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 345,97 [kg/mq] Pressione inf. 345,97 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 50,29 [kg/mq] Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 50,29 [kg/mq] Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 345,97 [kg/mq] Pressione inf. 345,97 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 353,49 [kg/mq] Pressione inf. 353,49 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q [kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 353,49 [kg/mq] Pressione inf. 353,49 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 345,97 [kg/mq]	Pressione inf. 345,97 [kg/mq]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 345,97 [kg/mq]	Pressione inf. 345,97 [kg/mq]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 353,49 [kg/mq]	Pressione inf. 353,49 [kg/mq]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]

-14,09 27,09 180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 353,49 [kg/mq] Pressione inf. 353,49 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 50,29 [kg/mq] Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 50,29 [kg/mq] Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 345,97 [kg/mq] Pressione inf. 345,97 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 50,29 [kg/mq] Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 50,29 [kg/mq] Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 345,97 [kg/mq] Pressione inf. 345,97 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 62,93 [kg/mq] Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 353,49 [kg/mq] Pressione inf. 353,49 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 353,49 [kg/mq]	Pressione inf. 353,49 [kg/mq]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 345,97 [kg/mq]	Pressione inf. 345,97 [kg/mq]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 345,97 [kg/mq]	Pressione inf. 345,97 [kg/mq]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 353,49 [kg/mq]	Pressione inf. 353,49 [kg/mq]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 62,93 [kg/mq]	Pressione inf. 5663,50 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 353,49 [kg/mq]	Pressione inf. 353,49 [kg/mq]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 180,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,09	27,09	180,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 50,29 [kg/mq]	Pressione inf. 4526,01 [kg/mq]

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,002	0,424
3,23	0,001	0,340
6,50	0,000	0,291
9,77	-0,001	0,335
13,00	-0,002	0,412

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,007	0,411
3,61	-0,008	0,467
6,50	-0,008	0,497
9,39	-0,008	0,462
12,10	-0,009	0,400

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,002	0,403
4,50	-0,035	0,408
8,35	-0,007	0,411

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,002	0,393
4,50	0,027	0,397
8,35	-0,009	0,400

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,002	0,332
3,23	0,001	0,270
6,50	0,000	0,233
9,77	-0,001	0,266
13,00	-0,002	0,321

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,006	0,322
3,61	-0,006	0,363
6,50	-0,007	0,385
9,39	-0,007	0,359
12,10	-0,008	0,314

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,002	0,317
4,50	-0,023	0,320
8,35	-0,006	0,322

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,002	0,308
4,50	0,016	0,311
8,35	-0,008	0,314

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,001	0,652

3,23	0,001	0,533
6,50	0,000	0,467
9,77	-0,001	0,508
13,00	-0,001	0,609

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,020	0,633
3,61	-0,021	0,785
6,50	-0,022	0,875
9,39	-0,023	0,763
12,10	-0,024	0,594

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,001	0,620
4,50	-0,077	0,627
8,35	-0,020	0,633

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,001	0,582
4,50	0,056	0,589
8,35	-0,024	0,594

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,001	0,526
3,23	0,001	0,435
6,50	0,000	0,383
9,77	-0,001	0,413
13,00	-0,001	0,489

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,017	0,512
3,61	-0,018	0,633
6,50	-0,019	0,707
9,39	-0,020	0,615
12,10	-0,021	0,479

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,001	0,502
4,50	-0,060	0,507
8,35	-0,017	0,512

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,001	0,469
4,50	0,041	0,474
8,35	-0,021	0,479

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,001	0,652
3,23	0,001	0,533
6,50	0,000	0,467
9,77	-0,001	0,508
13,00	-0,001	0,609

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,020	0,633
3,61	-0,021	0,785
6,50	-0,022	0,875
9,39	-0,023	0,763
12,10	-0,024	0,594

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,001	0,620
4,50	-0,077	0,627
8,35	-0,020	0,633

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,001	0,582
4,50	0,056	0,589
8,35	-0,024	0,594

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,001	0,526
3,23	0,001	0,435
6,50	0,000	0,383
9,77	-0,001	0,413
13,00	-0,001	0,489

Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,017	0,512
3,61	-0,018	0,633
6,50	-0,019	0,707
9,39	-0,020	0,615
12,10	-0,021	0,479

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,001	0,502
4,50	-0,060	0,507
8,35	-0,017	0,512

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,001	0,469
4,50	0,041	0,474
8,35	-0,021	0,479

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,078	0,297
3,23	0,078	0,245
6,50	0,077	0,214
9,77	0,075	0,252
13,00	0,075	0,323

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,116	0,290
3,61	0,116	0,341
6,50	0,115	0,369
9,39	0,115	0,348
12,10	0,115	0,310

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,078	0,285
4,50	0,074	0,288
8,35	0,116	0,290

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,075	0,305
4,50	0,119	0,308
8,35	0,115	0,310

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,078	0,302
3,23	0,078	0,249
6,50	0,077	0,217
9,77	0,075	0,256
13,00	0,075	0,328

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,116	0,296
3,61	0,116	0,348
6,50	0,115	0,376
9,39	0,115	0,354
12,10	0,115	0,316

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,078	0,290
4,50	0,073	0,294
8,35	0,116	0,296

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,075	0,310
4,50	0,119	0,313
8,35	0,115	0,316

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,079	0,299
3,23	0,079	0,250
6,50	0,077	0,218
9,77	0,076	0,257
13,00	0,075	0,326

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,118	0,294
3,61	0,117	0,343
6,50	0,117	0,371
9,39	0,116	0,350
12,10	0,116	0,314

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,080	0,288
4,50	0,078	0,292

8,35	0,118	0,294
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,075	0,308
4,50	0,117	0,312
8,35	0,116	0,314

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,079	0,294
3,23	0,079	0,246
6,50	0,077	0,215
9,77	0,076	0,253
13,00	0,075	0,320

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,118	0,289
3,61	0,117	0,337
6,50	0,117	0,364
9,39	0,116	0,343
12,10	0,116	0,309

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,080	0,283
4,50	0,079	0,286
8,35	0,118	0,289

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,075	0,303
4,50	0,116	0,307
8,35	0,116	0,309

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,078	0,465
3,23	0,077	0,388
6,50	0,077	0,344
9,77	0,076	0,381
13,00	0,075	0,469

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,107	0,455
3,61	0,106	0,577
6,50	0,105	0,649
9,39	0,104	0,570
12,10	0,103	0,454

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,078	0,446
4,50	0,043	0,451
8,35	0,107	0,455

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,075	0,445
4,50	0,140	0,450

8,35	0,103	0,454
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,078	0,471
3,23	0,077	0,392
6,50	0,077	0,347
9,77	0,076	0,385
13,00	0,075	0,474

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,107	0,460
3,61	0,106	0,583
6,50	0,105	0,656
9,39	0,104	0,577
12,10	0,103	0,459

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,078	0,451
4,50	0,042	0,456
8,35	0,107	0,460

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,075	0,450
4,50	0,141	0,455
8,35	0,103	0,459

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,079	0,468
3,23	0,078	0,393
6,50	0,077	0,349
9,77	0,076	0,385
13,00	0,076	0,471

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,108	0,458
3,61	0,107	0,579
6,50	0,106	0,651
9,39	0,105	0,573
12,10	0,105	0,458

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,079	0,449
4,50	0,047	0,454
8,35	0,108	0,458

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,076	0,448
4,50	0,138	0,453
8,35	0,105	0,458

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,079	0,462

3,23	0,078	0,389
6,50	0,077	0,345
9,77	0,076	0,381
13,00	0,076	0,466

Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,108	0,453
3,61	0,107	0,572
6,50	0,106	0,644
9,39	0,105	0,566
12,10	0,105	0,452

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,079	0,444
4,50	0,047	0,449
8,35	0,108	0,453

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,076	0,443
4,50	0,138	0,448
8,35	0,105	0,452

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,078	0,465
3,23	0,077	0,388
6,50	0,077	0,344
9,77	0,076	0,381
13,00	0,075	0,469

Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,107	0,455
3,61	0,106	0,577
6,50	0,105	0,649
9,39	0,104	0,570
12,10	0,103	0,454

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,078	0,446
4,50	0,043	0,451
8,35	0,107	0,455

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,075	0,445
4,50	0,140	0,450
8,35	0,103	0,454

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,078	0,471
3,23	0,077	0,392
6,50	0,077	0,347
9,77	0,076	0,385
13,00	0,075	0,474

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,107	0,460
3,61	0,106	0,583
6,50	0,105	0,656
9,39	0,104	0,577
12,10	0,103	0,459

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,078	0,451
4,50	0,042	0,456
8,35	0,107	0,460

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,075	0,450
4,50	0,141	0,455
8,35	0,103	0,459

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,079	0,468
3,23	0,078	0,393
6,50	0,077	0,349
9,77	0,076	0,385
13,00	0,076	0,471

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,108	0,458
3,61	0,107	0,579
6,50	0,106	0,651
9,39	0,105	0,573
12,10	0,105	0,458

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,079	0,449
4,50	0,047	0,454
8,35	0,108	0,458

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,076	0,448
4,50	0,138	0,453
8,35	0,105	0,458

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,079	0,462
3,23	0,078	0,389
6,50	0,077	0,345
9,77	0,076	0,381
13,00	0,076	0,466

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	0,108	0,453
3,61	0,107	0,572
6,50	0,106	0,644
9,39	0,105	0,566
12,10	0,105	0,452

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,079	0,444
4,50	0,047	0,449
8,35	0,108	0,453

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,076	0,443
4,50	0,138	0,448
8,35	0,105	0,452

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,075	0,337
3,23	-0,075	0,260
6,50	-0,077	0,217
9,77	-0,078	0,246
13,00	-0,078	0,294

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,125	0,322
3,61	-0,125	0,357
6,50	-0,126	0,376
9,39	-0,126	0,344
12,10	-0,127	0,289

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,075	0,317
4,50	-0,125	0,320
8,35	-0,125	0,322

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,078	0,283
4,50	-0,079	0,287
8,35	-0,127	0,289

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,075	0,331
3,23	-0,075	0,256
6,50	-0,077	0,214
9,77	-0,078	0,242
13,00	-0,078	0,288

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,125	0,317
3,61	-0,125	0,351
6,50	-0,126	0,369
9,39	-0,126	0,338
12,10	-0,127	0,284

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,075	0,312
4,50	-0,124	0,315

8,35	-0,125	0,317
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,078	0,278
4,50	-0,080	0,282
8,35	-0,127	0,284

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,075	0,334
3,23	-0,076	0,260
6,50	-0,077	0,218
9,77	-0,079	0,246
13,00	-0,079	0,291

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,126	0,321
3,61	-0,127	0,353
6,50	-0,127	0,371
9,39	-0,128	0,340
12,10	-0,128	0,287

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,075	0,315
4,50	-0,122	0,319
8,35	-0,126	0,321

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,080	0,282
4,50	-0,084	0,285
8,35	-0,128	0,287

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,075	0,329
3,23	-0,076	0,256
6,50	-0,077	0,215
9,77	-0,079	0,242
13,00	-0,079	0,285

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,126	0,316
3,61	-0,127	0,347
6,50	-0,127	0,364
9,39	-0,128	0,334
12,10	-0,128	0,282

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,075	0,310
4,50	-0,121	0,313
8,35	-0,126	0,316

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,080	0,276
4,50	-0,084	0,280

8,35	-0,128	0,282
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,075	0,505
3,23	-0,076	0,403
6,50	-0,077	0,347
9,77	-0,077	0,374
13,00	-0,078	0,440

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,134	0,487
3,61	-0,135	0,593
6,50	-0,136	0,656
9,39	-0,137	0,567
12,10	-0,138	0,433

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,075	0,477
4,50	-0,156	0,483
8,35	-0,134	0,487

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,078	0,423
4,50	-0,057	0,428
8,35	-0,138	0,433

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,075	0,500
3,23	-0,076	0,399
6,50	-0,077	0,344
9,77	-0,077	0,370
13,00	-0,078	0,434

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,134	0,482
3,61	-0,135	0,586
6,50	-0,136	0,649
9,39	-0,137	0,561
12,10	-0,138	0,427

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,075	0,472
4,50	-0,156	0,477
8,35	-0,134	0,482

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,078	0,418
4,50	-0,058	0,423
8,35	-0,138	0,427

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,076	0,503

3,23	-0,076	0,403
6,50	-0,077	0,349
9,77	-0,078	0,374
13,00	-0,079	0,437

Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,136	0,485
3,61	-0,136	0,588
6,50	-0,137	0,651
9,39	-0,138	0,563
12,10	-0,139	0,431

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,076	0,476
4,50	-0,154	0,481
8,35	-0,136	0,485

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,079	0,421
4,50	-0,062	0,427
8,35	-0,139	0,431

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,076	0,497
3,23	-0,076	0,399
6,50	-0,077	0,345
9,77	-0,078	0,370
13,00	-0,079	0,431

Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,136	0,480
3,61	-0,136	0,582
6,50	-0,137	0,644
9,39	-0,138	0,556
12,10	-0,139	0,425

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,076	0,471
4,50	-0,153	0,476
8,35	-0,136	0,480

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,079	0,416
4,50	-0,063	0,421
8,35	-0,139	0,425

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,075	0,505
3,23	-0,076	0,403
6,50	-0,077	0,347
9,77	-0,077	0,374
13,00	-0,078	0,440

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,134	0,487
3,61	-0,135	0,593
6,50	-0,136	0,656
9,39	-0,137	0,567
12,10	-0,138	0,433

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,075	0,477
4,50	-0,156	0,483
8,35	-0,134	0,487

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,078	0,423
4,50	-0,057	0,428
8,35	-0,138	0,433

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,075	0,500
3,23	-0,076	0,399
6,50	-0,077	0,344
9,77	-0,077	0,370
13,00	-0,078	0,434

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,134	0,482
3,61	-0,135	0,586
6,50	-0,136	0,649
9,39	-0,137	0,561
12,10	-0,138	0,427

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,075	0,472
4,50	-0,156	0,477
8,35	-0,134	0,482

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,078	0,418
4,50	-0,058	0,423
8,35	-0,138	0,427

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,076	0,503
3,23	-0,076	0,403
6,50	-0,077	0,349
9,77	-0,078	0,374
13,00	-0,079	0,437

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,136	0,485
3,61	-0,136	0,588
6,50	-0,137	0,651
9,39	-0,138	0,563
12,10	-0,139	0,431

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,076	0,476
4,50	-0,154	0,481
8,35	-0,136	0,485

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,079	0,421
4,50	-0,062	0,427
8,35	-0,139	0,431

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,076	0,497
3,23	-0,076	0,399
6,50	-0,077	0,345
9,77	-0,078	0,370
13,00	-0,079	0,431

Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,136	0,480
3,61	-0,136	0,582
6,50	-0,137	0,644
9,39	-0,138	0,556
12,10	-0,139	0,425

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,076	0,471
4,50	-0,153	0,476
8,35	-0,136	0,480

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,079	0,416
4,50	-0,063	0,421
8,35	-0,139	0,425

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,001	0,486
3,23	0,001	0,395
6,50	0,000	0,345
9,77	-0,001	0,377
13,00	-0,001	0,455

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,014	0,471
3,61	-0,015	0,586
6,50	-0,016	0,654
9,39	-0,016	0,570
12,10	-0,017	0,444

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,001	0,462
4,50	-0,058	0,467

8,35	-0,014	0,471
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,001	0,434
4,50	0,043	0,440
8,35	-0,017	0,444

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,001	0,486
3,23	0,001	0,395
6,50	0,000	0,345
9,77	-0,001	0,377
13,00	-0,001	0,455

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,014	0,471
3,61	-0,015	0,586
6,50	-0,016	0,654
9,39	-0,016	0,570
12,10	-0,017	0,444

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,001	0,462
4,50	-0,058	0,467
8,35	-0,014	0,471

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,001	0,434
4,50	0,043	0,440
8,35	-0,017	0,444

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,001	0,486
3,23	0,001	0,395
6,50	0,000	0,345
9,77	-0,001	0,377
13,00	-0,001	0,455

Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,014	0,471
3,61	-0,015	0,586
6,50	-0,016	0,654
9,39	-0,016	0,570
12,10	-0,017	0,444

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,001	0,462
4,50	-0,058	0,467
8,35	-0,014	0,471

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,001	0,434
4,50	0,043	0,440

8,35	-0,017	0,444
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,001	0,486
3,23	0,001	0,395
6,50	0,000	0,345
9,77	-0,001	0,377
13,00	-0,001	0,455

Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,014	0,471
3,61	-0,015	0,586
6,50	-0,016	0,654
9,39	-0,016	0,570
12,10	-0,017	0,444

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,001	0,462
4,50	-0,058	0,467
8,35	-0,014	0,471

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,001	0,434
4,50	0,043	0,440
8,35	-0,017	0,444

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,001	0,486
3,23	0,001	0,395
6,50	0,000	0,345
9,77	-0,001	0,377
13,00	-0,001	0,455

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,90	-0,014	0,471
3,61	-0,015	0,586
6,50	-0,016	0,654
9,39	-0,016	0,570
12,10	-0,017	0,444

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,001	0,462
4,50	-0,058	0,467
8,35	-0,014	0,471

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,001	0,434
4,50	0,043	0,440
8,35	-0,017	0,444

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	795,43	-78,76
3,23	24871,47	-20794,33	17131,07
6,50	57575,60	838,49	17131,07
9,77	23807,96	22452,59	17131,07
13,00	0,00	-772,40	-78,76

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-28582,17	21345,74	5442,87
3,61	15259,57	11029,70	5442,87
6,50	31228,85	15,34	5442,87
9,39	15388,58	-10985,05	5442,87
12,10	-28410,37	-21315,06	5442,87

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-49016,78	17209,83	51375,74
4,50	-16996,24	1038,32	36360,74
8,35	-28582,17	-5442,87	21345,74

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-48844,98	-17209,83	51345,06
4,50	-16824,45	-1038,32	36330,06
8,35	-28410,37	5442,87	21315,06

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	622,28	-73,87
3,23	17702,27	-16069,23	16066,97
6,50	43017,33	688,00	16066,97
9,77	16780,52	17389,65	16066,97
13,00	0,00	-602,31	-73,87

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-22841,70	16421,29	5663,63
3,61	10886,76	8485,88	5663,63
6,50	23175,15	13,29	5663,63
9,39	10994,65	-8448,55	5663,63
12,10	-22692,80	-16394,71	5663,63

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-39241,98	16140,84	39521,29
4,50	-10055,04	574,87	27971,29
8,35	-22841,70	-5663,63	16421,29

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-39093,08	-16140,84	39494,71
4,50	-9906,14	-574,87	27944,71
8,35	-22692,80	5663,63	16394,71

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1222,03	-44,41

3,23	38803,09	-13980,65	9659,07
6,50	61741,14	-2952,65	9659,07
9,77	43012,36	19960,67	9659,07
13,00	0,00	-1140,97	-44,41

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-80239,67	48734,65	12949,22
3,61	33324,32	35127,99	12949,22
6,50	105798,07	350,25	12949,22
9,39	31426,16	-34409,06	12949,22
12,10	-80366,83	-48034,15	12949,22

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-42875,42	9703,48	78764,65
4,50	-39754,32	-6468,03	63749,65
8,35	-80239,67	-12949,22	48734,65

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-43002,57	-9703,48	78064,15
4,50	-39881,47	6468,03	63049,15
8,35	-80366,83	12949,22	48034,15

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	985,67	-44,61
3,23	29569,95	-10264,98	9701,94
6,50	46565,75	-2541,49	9701,94
9,77	33139,82	15266,91	9701,94
13,00	0,00	-916,28	-44,61

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-66846,24	39752,59	12057,93
3,61	26275,25	29014,05	12057,93
6,50	86697,08	298,59	12057,93
9,39	24656,28	-28402,33	12057,93
12,10	-66952,00	-39155,41	12057,93

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-34010,45	9746,55	62852,59
4,50	-29441,54	-5819,42	51302,59
8,35	-66846,24	-12057,93	39752,59

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-34116,21	-9746,55	62255,41
4,50	-29547,30	5819,42	50705,41
8,35	-66952,00	12057,93	39155,41

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1222,03	-44,41
3,23	38803,09	-13980,65	9659,07
6,50	61741,14	-2952,65	9659,07
9,77	43012,36	19960,67	9659,07
13,00	0,00	-1140,97	-44,41

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-80239,67	48734,65	12949,22
3,61	33324,32	35127,99	12949,22
6,50	105798,07	350,25	12949,22
9,39	31426,16	-34409,06	12949,22
12,10	-80366,83	-48034,15	12949,22

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-42875,42	9703,48	78764,65
4,50	-39754,32	-6468,03	63749,65
8,35	-80239,67	-12949,22	48734,65

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-43002,57	-9703,48	78064,15
4,50	-39881,47	6468,03	63049,15
8,35	-80366,83	12949,22	48034,15

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	985,67	-44,61
3,23	29569,95	-10264,98	9701,94
6,50	46565,75	-2541,49	9701,94
9,77	33139,82	15266,91	9701,94
13,00	0,00	-916,28	-44,61

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-66846,24	39752,59	12057,93
3,61	26275,25	29014,05	12057,93
6,50	86697,08	298,59	12057,93
9,39	24656,28	-28402,33	12057,93
12,10	-66952,00	-39155,41	12057,93

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-34010,45	9746,55	62852,59
4,50	-29441,54	-5819,42	51302,59
8,35	-66846,24	-12057,93	39752,59

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-34116,21	-9746,55	62255,41
4,50	-29547,30	5819,42	50705,41
8,35	-66952,00	12057,93	39155,41

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	556,29	-2736,06
3,23	14312,59	-17042,90	13655,58
6,50	43755,97	-827,41	13894,40
9,77	22157,33	16170,08	14133,22
13,00	0,00	-605,58	2608,30

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-18232,92	15569,93	4452,72
3,61	13303,11	7718,22	4620,12
6,50	23500,90	-665,00	4798,86
9,39	9490,38	-9037,58	4977,38
12,10	-25680,88	-16899,92	5145,01

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-44159,80	16155,64	38410,32
4,50	-11360,82	2124,41	26990,13
8,35	-18232,92	-4452,72	15569,93

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-32022,80	-11760,93	39740,31
4,50	-12579,87	419,09	28320,12
8,35	-25680,88	5145,01	16899,92

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	566,63	-2736,18
3,23	14795,57	-17362,91	13681,74
6,50	44741,16	-820,74	13920,56
9,77	22640,32	16509,36	14159,38
13,00	0,00	-615,93	2608,18

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-18632,42	15916,08	4426,44
3,61	13614,39	7896,96	4593,85
6,50	24070,60	-665,00	4772,59
9,39	9802,31	-9216,09	4951,10
12,10	-26080,38	-17246,07	5118,73

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-44761,64	16181,91	39275,69
4,50	-11861,49	2150,69	27595,88
8,35	-18632,42	-4426,44	15916,08

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-32624,64	-11787,20	40605,68
4,50	-13080,54	392,81	28925,87
8,35	-26080,38	5118,73	17246,07

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	560,91	-2778,66
3,23	13388,42	-17544,56	16620,30
6,50	43705,30	-834,70	16859,12
9,77	21334,24	16667,77	17097,94
13,00	0,00	-610,94	2623,63

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-19415,57	15908,99	5882,64
3,61	12812,05	7889,87	6050,05
6,50	23247,77	-672,08	6228,79
9,39	8959,01	-9223,18	6407,30
12,10	-26942,91	-17253,16	6574,94

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-46607,78	19162,95	39268,60
4,50	-8905,29	1976,42	27588,80

8,35	-19415,57	-5882,64	15908,99
------	-----------	----------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-34327,13	-14710,31	40612,77
4,50	-10147,97	596,05	28932,96
8,35	-26942,91	6574,94	17253,16

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	550,56	-2778,54
3,23	12905,44	-17224,54	16594,14
6,50	42720,11	-841,37	16832,96
9,77	20851,26	16328,49	17071,78
13,00	0,00	-600,60	2623,75

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-19016,07	15562,84	5908,92
3,61	12500,77	7711,13	6076,33
6,50	22678,06	-672,08	6255,07
9,39	8647,07	-9044,67	6433,58
12,10	-26543,40	-16907,01	6601,21

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-46005,94	19136,67	38403,23
4,50	-8404,62	1950,14	26983,04
8,35	-19016,07	-5908,92	15562,84

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33725,29	-14684,04	39747,40
4,50	-9647,29	622,32	28327,20
8,35	-26543,40	6601,21	16907,01

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	872,29	-2710,62
3,23	24632,31	-11995,73	8120,77
6,50	46841,56	-3635,65	8359,59
9,77	36382,81	14324,22	8598,41
13,00	0,00	-878,60	2633,75

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-56497,74	35858,02	10012,97
3,61	26684,41	25568,80	10180,38
6,50	78737,35	-416,91	10359,12
9,39	21370,06	-26388,69	10537,63
12,10	-64167,14	-36691,84	10705,27

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-39610,65	10595,38	58698,41
4,50	-28218,65	-3435,84	47278,21
8,35	-56497,74	-10012,97	35858,02

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-27695,09	-6200,67	59532,23
4,50	-29659,15	5979,35	48112,03

8,35 -64167,14 10705,27 36691,84

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	882,63	-2710,74
3,23	25115,29	-12315,74	8146,93
6,50	47826,74	-3628,99	8385,75
9,77	36865,80	14663,49	8624,57
13,00	0,00	-888,94	2633,63

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-56897,24	36204,16	9986,70
3,61	26995,69	25747,54	10154,10
6,50	79307,06	-416,91	10332,84
9,39	21682,00	-26567,21	10511,35
12,10	-64566,64	-37037,98	10678,99

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-40212,49	10621,66	59563,77
4,50	-28719,32	-3409,57	47883,97
8,35	-56897,24	-9986,70	36204,16

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-28296,93	-6226,95	60397,59
4,50	-30159,82	5953,07	48717,79
8,35	-64566,64	10678,99	37037,98

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	876,90	-2753,21
3,23	23708,14	-12497,39	11085,49
6,50	46790,88	-3642,95	11324,31
9,77	35559,72	14821,91	11563,13
13,00	0,00	-883,95	2649,08

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-57680,39	36197,08	11442,90
3,61	26193,35	25740,46	11610,31
6,50	78484,23	-424,00	11789,05
9,39	20838,69	-26574,29	11967,56
12,10	-65429,17	-37045,07	12135,19

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-42058,63	13602,70	59556,69
4,50	-25763,12	-3583,84	47876,88
8,35	-57680,39	-11442,90	36197,08

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-29999,42	-9150,06	60404,68
4,50	-27227,24	6156,30	48724,88
8,35	-65429,17	12135,19	37045,07

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	866,56	-2753,09

3,23	23225,16	-12177,37	11059,34
6,50	45805,70	-3649,61	11298,15
9,77	35076,74	14482,63	11536,97
13,00	0,00	-873,61	2649,20

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-57280,89	35850,93	11469,18
3,61	25882,07	25561,72	11636,58
6,50	77914,52	-424,00	11815,32
9,39	20526,76	-26395,78	11993,84
12,10	-65029,67	-36698,92	12161,47

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-41456,79	13576,42	58691,32
4,50	-25262,45	-3610,11	47271,12
8,35	-57280,89	-11469,18	35850,93

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-29397,58	-9123,78	59539,31
4,50	-26726,57	6182,58	48119,12
8,35	-65029,67	12161,47	36698,92

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	872,29	-2710,62
3,23	24632,31	-11995,73	8120,77
6,50	46841,56	-3635,65	8359,59
9,77	36382,81	14324,22	8598,41
13,00	0,00	-878,60	2633,75

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-56497,74	35858,02	10012,97
3,61	26684,41	25568,80	10180,38
6,50	78737,35	-416,91	10359,12
9,39	21370,06	-26388,69	10537,63
12,10	-64167,14	-36691,84	10705,27

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-39610,65	10595,38	58698,41
4,50	-28218,65	-3435,84	47278,21
8,35	-56497,74	-10012,97	35858,02

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-27695,09	-6200,67	59532,23
4,50	-29659,15	5979,35	48112,03
8,35	-64167,14	10705,27	36691,84

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	882,63	-2710,74
3,23	25115,29	-12315,74	8146,93
6,50	47826,74	-3628,99	8385,75
9,77	36865,80	14663,49	8624,57
13,00	0,00	-888,94	2633,63

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-56897,24	36204,16	9986,70
3,61	26995,69	25747,54	10154,10
6,50	79307,06	-416,91	10332,84
9,39	21682,00	-26567,21	10511,35
12,10	-64566,64	-37037,98	10678,99

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-40212,49	10621,66	59563,77
4,50	-28719,32	-3409,57	47883,97
8,35	-56897,24	-9986,70	36204,16

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-28296,93	-6226,95	60397,59
4,50	-30159,82	5953,07	48717,79
8,35	-64566,64	10678,99	37037,98

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	876,90	-2753,21
3,23	23708,14	-12497,39	11085,49
6,50	46790,88	-3642,95	11324,31
9,77	35559,72	14821,91	11563,13
13,00	0,00	-883,95	2649,08

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-57680,39	36197,08	11442,90
3,61	26193,35	25740,46	11610,31
6,50	78484,23	-424,00	11789,05
9,39	20838,69	-26574,29	11967,56
12,10	-65429,17	-37045,07	12135,19

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-42058,63	13602,70	59556,69
4,50	-25763,12	-3583,84	47876,88
8,35	-57680,39	-11442,90	36197,08

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-29999,42	-9150,06	60404,68
4,50	-27227,24	6156,30	48724,88
8,35	-65429,17	12135,19	37045,07

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	866,56	-2753,09
3,23	23225,16	-12177,37	11059,34
6,50	45805,70	-3649,61	11298,15
9,77	35076,74	14482,63	11536,97
13,00	0,00	-873,61	2649,20

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-57280,89	35850,93	11469,18
3,61	25882,07	25561,72	11636,58
6,50	77914,52	-424,00	11815,32
9,39	20526,76	-26395,78	11993,84
12,10	-65029,67	-36698,92	12161,47

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-41456,79	13576,42	58691,32
4,50	-25262,45	-3610,11	47271,12
8,35	-57280,89	-11469,18	35850,93

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-29397,58	-9123,78	59539,31
4,50	-26726,57	6182,58	48119,12
8,35	-65029,67	12161,47	36698,92

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	631,28	2608,18
3,23	23349,27	-15243,29	14159,37
6,50	44741,13	2034,38	13920,55
9,77	14086,56	18577,77	13681,73
13,00	0,00	-551,28	-2736,18

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-26194,91	17266,52	5118,74
3,61	9709,36	9247,40	4951,33
6,50	24070,60	685,45	4772,59
9,39	13702,38	-7865,65	4594,08
12,10	-18517,91	-15895,63	4426,45

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-32739,11	11787,20	40626,13
4,50	-13195,04	-392,82	28946,33
8,35	-26194,91	-5118,74	17266,52

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-44647,06	-16181,91	39255,24
4,50	-11746,95	-2150,68	27575,43
8,35	-18517,91	4426,45	15895,63

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	620,94	2608,30
3,23	22866,29	-14923,27	14133,21
6,50	43755,95	2027,71	13894,39
9,77	13603,57	18238,49	13655,57
13,00	0,00	-540,93	-2736,06

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-25795,41	16920,37	5145,02
3,61	9398,08	9068,66	4977,61
6,50	23500,89	685,45	4798,87
9,39	13390,45	-7687,14	4620,36
12,10	-18118,40	-15549,48	4452,72

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-32137,27	11760,92	39760,76
4,50	-12694,37	-419,10	28340,57

8,35	-25795,41	-5145,02	16920,37
------	-----------	----------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-44045,22	-16155,63	38389,87
4,50	-11246,27	-2124,40	26969,67
8,35	-18118,40	4452,72	15549,48

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	626,30	2623,63
3,23	22043,21	-15399,57	17097,93
6,50	43705,27	2054,00	16859,11
9,77	12679,40	18760,97	16620,29
13,00	0,00	-545,55	-2778,66

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-27057,44	17273,61	6574,95
3,61	8866,02	9254,49	6407,54
6,50	23247,76	692,53	6228,80
9,39	12900,02	-7858,56	6050,29
12,10	-19301,05	-15888,54	5882,65

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-34441,60	14710,31	40633,22
4,50	-10262,47	-596,05	28953,41
8,35	-27057,44	-6574,95	17273,61

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-46493,20	-19162,94	39248,15
4,50	-8790,74	-1976,41	27568,34
8,35	-19301,05	5882,65	15888,54

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	615,95	2623,75
3,23	21560,22	-15079,56	17071,77
6,50	42720,09	2047,33	16832,95
9,77	12196,41	18421,69	16594,14
13,00	0,00	-535,20	-2778,54

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-26657,94	16927,46	6601,22
3,61	8554,74	9075,75	6433,82
6,50	22678,05	692,53	6255,08
9,39	12588,08	-7680,05	6076,56
12,10	-18901,55	-15542,39	5908,93

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33839,76	14684,03	39767,85
4,50	-9761,80	-622,33	28347,66
8,35	-26657,94	-6601,22	16927,46

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-45891,36	-19136,67	38382,78
4,50	-8290,07	-1950,13	26962,59

8,35 -18901,55 5908,93 15542,39

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	947,28	2633,63
3,23	33668,99	-10196,12	8624,56
6,50	47826,72	-773,87	8385,74
9,77	28312,04	16731,90	8146,92
13,00	0,00	-824,29	-2710,74

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-64459,73	37554,61	10679,00
3,61	23090,65	27097,99	10511,59
6,50	79307,06	933,53	10332,85
9,39	25582,07	-25216,76	10154,34
12,10	-57004,17	-35687,54	9986,70

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-28189,95	6226,94	60914,22
4,50	-30052,88	-5953,08	49234,41
8,35	-64459,73	-10679,00	37554,61

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-40319,35	-10621,65	59047,15
4,50	-28826,22	3409,57	47367,35
8,35	-57004,17	9986,70	35687,54

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	936,94	2633,75
3,23	33186,00	-9876,10	8598,40
6,50	46841,53	-780,53	8359,58
9,77	27829,06	16392,63	8120,76
13,00	0,00	-813,95	-2710,62

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-64060,23	37208,46	10705,27
3,61	22779,37	26919,25	10537,87
6,50	78737,35	933,53	10359,13
9,39	25270,13	-25038,25	10180,61
12,10	-56604,67	-35341,39	10012,98

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-27588,11	6200,66	60048,85
4,50	-29552,20	-5979,35	48628,65
8,35	-64060,23	-10705,27	37208,46

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-39717,51	-10595,37	58181,78
4,50	-28325,55	3435,85	46761,59
8,35	-56604,67	10012,98	35341,39

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	942,30	2649,08

3,23	32362,93	-10352,40	11563,12
6,50	46790,86	-754,25	11324,30
9,77	26904,88	16915,11	11085,48
13,00	0,00	-818,56	-2753,21

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-65322,26	37561,69	12135,20
3,61	22247,32	27105,07	11967,79
6,50	78484,22	940,62	11789,05
9,39	24779,70	-25209,68	11610,54
12,10	-57787,32	-35680,45	11442,91

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-29892,45	9150,05	60921,30
4,50	-27120,30	-6156,31	49241,50
8,35	-65322,26	-12135,20	37561,69

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-42165,49	-13602,69	59040,06
4,50	-25870,02	3583,84	47360,26
8,35	-57787,32	11442,91	35680,45

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	931,95	2649,20
3,23	31879,94	-10032,38	11536,96
6,50	45805,68	-760,91	11298,15
9,77	26421,89	16575,83	11059,33
13,00	0,00	-808,22	-2753,09

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-64922,76	37215,55	12161,48
3,61	21936,04	26926,33	11994,07
6,50	77914,51	940,62	11815,33
9,39	24467,76	-25031,16	11636,82
12,10	-57387,81	-35334,31	11469,19

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-29290,61	9123,77	60055,94
4,50	-26619,63	-6182,59	48635,74
8,35	-64922,76	-12161,48	37215,55

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-41563,65	-13576,41	58174,70
4,50	-25369,35	3610,12	46754,50
8,35	-57387,81	11469,19	35334,31

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	947,28	2633,63
3,23	33668,99	-10196,12	8624,56
6,50	47826,72	-773,87	8385,74
9,77	28312,04	16731,90	8146,92
13,00	0,00	-824,29	-2710,74

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-64459,73	37554,61	10679,00
3,61	23090,65	27097,99	10511,59
6,50	79307,06	933,53	10332,85
9,39	25582,07	-25216,76	10154,34
12,10	-57004,17	-35687,54	9986,70

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-28189,95	6226,94	60914,22
4,50	-30052,88	-5953,08	49234,41
8,35	-64459,73	-10679,00	37554,61

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-40319,35	-10621,65	59047,15
4,50	-28826,22	3409,57	47367,35
8,35	-57004,17	9986,70	35687,54

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	936,94	2633,75
3,23	33186,00	-9876,10	8598,40
6,50	46841,53	-780,53	8359,58
9,77	27829,06	16392,63	8120,76
13,00	0,00	-813,95	-2710,62

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-64060,23	37208,46	10705,27
3,61	22779,37	26919,25	10537,87
6,50	78737,35	933,53	10359,13
9,39	25270,13	-25038,25	10180,61
12,10	-56604,67	-35341,39	10012,98

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-27588,11	6200,66	60048,85
4,50	-29552,20	-5979,35	48628,65
8,35	-64060,23	-10705,27	37208,46

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-39717,51	-10595,37	58181,78
4,50	-28325,55	3435,85	46761,59
8,35	-56604,67	10012,98	35341,39

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	942,30	2649,08
3,23	32362,93	-10352,40	11563,12
6,50	46790,86	-754,25	11324,30
9,77	26904,88	16915,11	11085,48
13,00	0,00	-818,56	-2753,21

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-65322,26	37561,69	12135,20
3,61	22247,32	27105,07	11967,79
6,50	78484,22	940,62	11789,05
9,39	24779,70	-25209,68	11610,54
12,10	-57787,32	-35680,45	11442,91

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-29892,45	9150,05	60921,30
4,50	-27120,30	-6156,31	49241,50
8,35	-65322,26	-12135,20	37561,69

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-42165,49	-13602,69	59040,06
4,50	-25870,02	3583,84	47360,26
8,35	-57787,32	11442,91	35680,45

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	931,95	2649,20
3,23	31879,94	-10032,38	11536,96
6,50	45805,68	-760,91	11298,15
9,77	26421,89	16575,83	11059,33
13,00	0,00	-808,22	-2753,09

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-64922,76	37215,55	12161,48
3,61	21936,04	26926,33	11994,07
6,50	77914,51	940,62	11815,33
9,39	24467,76	-25031,16	11636,82
12,10	-57387,81	-35334,31	11469,19

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-29290,61	9123,77	60055,94
4,50	-26619,63	-6182,59	48635,74
8,35	-64922,76	-12161,48	37215,55

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-41563,65	-13576,41	58174,70
4,50	-25369,35	3610,12	46754,50
8,35	-57387,81	11469,19	35334,31

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	911,31	-35,31
3,23	29537,34	-11047,76	7678,99
6,50	47629,40	-2205,57	7678,99
9,77	32734,12	15479,37	7678,99
13,00	0,00	-852,97	-35,31

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-60210,67	36706,31	9710,86
3,61	25155,59	26333,39	9710,86
6,50	79290,27	258,31	9710,86
9,39	23744,13	-25802,73	9710,86
12,10	-60317,59	-36189,69	9710,86

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33394,54	7714,30	59806,31
4,50	-30030,89	-4725,33	48256,31

8,35	-60210,67	-9710,86	36706,31
------	-----------	----------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33501,46	-7714,30	59289,69
4,50	-30137,81	4725,33	47739,69
8,35	-60317,59	9710,86	36189,69

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	911,31	-35,31
3,23	29537,34	-11047,76	7678,99
6,50	47629,40	-2205,57	7678,99
9,77	32734,12	15479,37	7678,99
13,00	0,00	-852,97	-35,31

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-60210,67	36706,31	9710,86
3,61	25155,59	26333,39	9710,86
6,50	79290,27	258,31	9710,86
9,39	23744,13	-25802,73	9710,86
12,10	-60317,59	-36189,69	9710,86

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33394,54	7714,30	59806,31
4,50	-30030,89	-4725,33	48256,31
8,35	-60210,67	-9710,86	36706,31

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33501,46	-7714,30	59289,69
4,50	-30137,81	4725,33	47739,69
8,35	-60317,59	9710,86	36189,69

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	911,31	-35,31
3,23	29537,34	-11047,76	7678,99
6,50	47629,40	-2205,57	7678,99
9,77	32734,12	15479,37	7678,99
13,00	0,00	-852,97	-35,31

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-60210,67	36706,31	9710,86
3,61	25155,59	26333,39	9710,86
6,50	79290,27	258,31	9710,86
9,39	23744,13	-25802,73	9710,86
12,10	-60317,59	-36189,69	9710,86

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33394,54	7714,30	59806,31
4,50	-30030,89	-4725,33	48256,31
8,35	-60210,67	-9710,86	36706,31

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33501,46	-7714,30	59289,69
4,50	-30137,81	4725,33	47739,69

8,35	-60317,59	9710,86	36189,69
------	-----------	---------	----------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	911,31	-35,31
3,23	29537,34	-11047,76	7678,99
6,50	47629,40	-2205,57	7678,99
9,77	32734,12	15479,37	7678,99
13,00	0,00	-852,97	-35,31

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-60210,67	36706,31	9710,86
3,61	25155,59	26333,39	9710,86
6,50	79290,27	258,31	9710,86
9,39	23744,13	-25802,73	9710,86
12,10	-60317,59	-36189,69	9710,86

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33394,54	7714,30	59806,31
4,50	-30030,89	-4725,33	48256,31
8,35	-60210,67	-9710,86	36706,31

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33501,46	-7714,30	59289,69
4,50	-30137,81	4725,33	47739,69
8,35	-60317,59	9710,86	36189,69

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	911,31	-35,31
3,23	29537,34	-11047,76	7678,99
6,50	47629,40	-2205,57	7678,99
9,77	32734,12	15479,37	7678,99
13,00	0,00	-852,97	-35,31

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,90	-60210,67	36706,31	9710,86
3,61	25155,59	26333,39	9710,86
6,50	79290,27	258,31	9710,86
9,39	23744,13	-25802,73	9710,86
12,10	-60317,59	-36189,69	9710,86

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33394,54	7714,30	59806,31
4,50	-30030,89	-4725,33	48256,31
8,35	-60210,67	-9710,86	36706,31

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,65	-33501,46	-7714,30	59289,69
4,50	-30137,81	4725,33	47739,69
8,35	-60317,59	9710,86	36189,69

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	2,12
3,23	1,70
6,50	1,45
9,77	1,67
13,00	2,06

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,66
3,23	1,35
6,50	1,17
9,77	1,33
13,00	1,61

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	3,26
3,23	2,66
6,50	2,33
9,77	2,54
13,00	3,04

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	2,63
3,23	2,17
6,50	1,92
9,77	2,07
13,00	2,44

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	3,26
3,23	2,66
6,50	2,33
9,77	2,54
13,00	3,04

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	2,63
3,23	2,17
6,50	1,92
9,77	2,07
13,00	2,44

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,48
3,23	1,23
6,50	1,07
9,77	1,26
13,00	1,61

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,51
3,23	1,25
6,50	1,08
9,77	1,28
13,00	1,64

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ : [kg/cmq]
0,00	1,50
3,23	1,25
6,50	1,09
9,77	1,28
13,00	1,63

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ : [kg/cmq]
0,00	1,47
3,23	1,23
6,50	1,07
9,77	1,26
13,00	1,60

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ : [kg/cmq]
0,00	2,33
3,23	1,94
6,50	1,72
9,77	1,90
13,00	2,34

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ : [kg/cmq]
0,00	2,35
3,23	1,96
6,50	1,74
9,77	1,92
13,00	2,37

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ : [kg/cmq]
0,00	2,34
3,23	1,96
6,50	1,74
9,77	1,93
13,00	2,36

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ : [kg/cmq]
0,00	2,31
3,23	1,94
6,50	1,73
9,77	1,91
13,00	2,33

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ : [kg/cmq]
0,00	2,33
3,23	1,94
6,50	1,72
9,77	1,90
13,00	2,34

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ : [kg/cmq]
0,00	2,35
3,23	1,96
6,50	1,74
9,77	1,92
13,00	2,37

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ : [kg/cmq]
0,00	2,34
3,23	1,96
6,50	1,74
9,77	1,93

13,00 2,36

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	2,31
3,23	1,94
6,50	1,73
9,77	1,91
13,00	2,33

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,68
3,23	1,30
6,50	1,08
9,77	1,23
13,00	1,47

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,66
3,23	1,28
6,50	1,07
9,77	1,21
13,00	1,44

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,67
3,23	1,30
6,50	1,09
9,77	1,23
13,00	1,45

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,64
3,23	1,28
6,50	1,07
9,77	1,21
13,00	1,43

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	2,53
3,23	2,01
6,50	1,74
9,77	1,87
13,00	2,20

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	2,50
3,23	1,99
6,50	1,72
9,77	1,85
13,00	2,17

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	2,51
3,23	2,02
6,50	1,74
9,77	1,87
13,00	2,18

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

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

0,00	2,49
3,23	2,00
6,50	1,73
9,77	1,85
13,00	2,16

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_i [kg/cmq]
0,00	2,53
3,23	2,01
6,50	1,74
9,77	1,87
13,00	2,20

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_i [kg/cmq]
0,00	2,50
3,23	1,99
6,50	1,72
9,77	1,85
13,00	2,17

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_i [kg/cmq]
0,00	2,51
3,23	2,02
6,50	1,74
9,77	1,87
13,00	2,18

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_i [kg/cmq]
0,00	2,49
3,23	2,00
6,50	1,73
9,77	1,85
13,00	2,16

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_i [kg/cmq]
0,00	2,43
3,23	1,98
6,50	1,73
9,77	1,89
13,00	2,27

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_i [kg/cmq]
0,00	2,43
3,23	1,98
6,50	1,73
9,77	1,89
13,00	2,27

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_i [kg/cmq]
0,00	2,43
3,23	1,98
6,50	1,73
9,77	1,89
13,00	2,27

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_i [kg/cmq]
0,00	2,43
3,23	1,98
6,50	1,73
9,77	1,89
13,00	2,27

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_i [kg/cmq]
0,00	2,43
3,23	1,98
6,50	1,73
9,77	1,89
13,00	2,27

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 = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,00	0 (895)	-79	-9617	-120247	32,17	26,14	122,10
2	3,23	-24871 (-48265)	17131	55776	-157143	26,14	26,14	3,26
3	6,50	-57576 (-57576)	17131	44960	-151107	26,14	26,14	2,62
4	9,77	-23808 (-49067)	17131	54644	-156511	26,14	26,14	3,19
5	13,00	0 (869)	-79	-9366	-120399	32,17	26,14	118,92

Verifiche taglio

N°	X	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
1	0,00	795	40237	0	0	0,00
2	3,23	-20794	42720	0	0	0,00
3	6,50	838	42720	0	0	0,00
4	9,77	22453	42720	0	0	0,00
5	13,00	-772	40237	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,90	-28582 (-28582)	5443	35266	-185193	34,18	42,22	6,48
2	3,61	15260 (25683)	5443	32301	152416	34,18	34,18	5,93
3	6,50	31229 (31229)	5443	26056	149498	34,18	34,18	4,79
4	9,39	15389 (25769)	5443	32180	152359	34,18	34,18	5,91
5	12,10	-28410 (-28582)	5443	35266	-185193	34,18	42,22	6,48

Verifiche taglio

N°	X	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
1	0,90	21346	40089	0	0	6,03
2	3,61	11030	40089	0	0	0,00
3	6,50	15	40089	0	0	0,00
4	9,39	-10985	40089	0	0	0,00
5	12,10	-21315	40089	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [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	0,65	-49017 (-49017)	51376	365265	-348494	44,23	38,20	7,11
2	4,50	-16996 (-18071)	36361	924558	-459495	38,20	38,20	25,43
3	8,35	-28582 (-34216)	21346	154316	-247356	38,20	38,20	7,23

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	17210	50145	0	0	0,00
2	4,50	1038	47986	0	0	0,00
3	8,35	-5443	45828	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [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	0,65	-48845 (-48845)	51345	367230	-349349	44,23	38,20	7,15
2	4,50	-16824 (-17899)	36330	932679	-459513	38,20	38,20	25,67
3	8,35	-28410 (-34044)	21315	155134	-247775	38,20	38,20	7,28

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-17210	50140	0	0	0,00
2	4,50	-1038	47982	0	0	0,00
3	8,35	5443	45824	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (700)	-74	-11792	-118934	32,17	26,14	159,63
2	3,23	-17702 (-35780)	16067	75511	-168158	26,14	26,14	4,70
3	6,50	-43017 (-43018)	16067	59459	-159199	26,14	26,14	3,70
4	9,77	-16781 (-36344)	16067	73956	-167290	26,14	26,14	4,60
5	13,00	0 (678)	-74	-11445	-119144	32,17	26,14	154,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	622	40238	0	0	0,00
2	3,23	-16069	42566	0	0	0,00
3	6,50	688	42566	0	0	0,00
4	9,77	17390	42566	0	0	0,00
5	13,00	-602	40238	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-22842 (-22842)	5664	47283	-190693	34,18	42,22	8,35
2	3,61	10887 (18906)	5664	47833	159673	34,18	34,18	8,45
3	6,50	23175 (23175)	5664	37886	155025	34,18	34,18	6,69
4	9,39	10995 (18979)	5664	47620	159573	34,18	34,18	8,41
5	12,10	-22693 (-22842)	5664	47283	-190693	34,18	42,22	8,35

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	16421	40121	0	0	6,03
2	3,61	8486	40121	0	0	0,00
3	6,50	13	40121	0	0	0,00
4	9,39	-8449	40121	0	0	0,00
5	12,10	-16395	40121	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [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	0,65	-39242 (-39242)	39521	339827	-337425	44,23	38,20	8,60
2	4,50	-10055 (-10650)	27971	1145409	-436113	38,20	38,20	40,95
3	8,35	-22842 (-28704)	16421	136209	-238086	38,20	38,20	8,29

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	16141	48441	0	0	0,00
2	4,50	575	46780	0	0	0,00
3	8,35	-5664	45120	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [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	0,65	-39093 (-39093)	39495	341727	-338252	44,23	38,20	8,65
2	4,50	-9906 (-10501)	27945	1155183	-434098	38,20	38,20	41,34
3	8,35	-22693 (-28555)	16395	136901	-238440	38,20	38,20	8,35

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-16141	48437	0	0	0,00
2	4,50	-575	46777	0	0	0,00
3	8,35	5664	45116	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-1375)	-44	-12312	147226	32,17	26,14	277,23
2	3,23	-38803 (-54531)	9659	24769	-139838	26,14	26,14	2,56
3	6,50	-61741 (-65063)	9659	20398	-137398	26,14	26,14	2,11
4	9,77	-43012 (-65391)	9659	20286	-137336	26,14	26,14	2,10
5	13,00	0 (1284)	-44	-10682	148208	32,17	26,14	240,53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	1222	40242	0	0	0,00
2	3,23	-13981	41642	0	0	0,00
3	6,50	-2953	41642	0	0	0,00
4	9,77	19961	41642	0	0	0,00
5	13,00	-1141	40242	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-80240 (-80367)	12949	29407	-182511	34,18	42,22	2,27
2	3,61	33324 (66520)	12949	29407	151063	34,18	34,18	2,27
3	6,50	105798 (105798)	12949	17827	145653	34,18	34,18	1,38
4	9,39	31426 (63943)	12949	30716	151675	34,18	34,18	2,37
5	12,10	-80367 (-80367)	12949	29407	-182511	34,18	42,22	2,27

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	48735	41164	750519	393393	6,03
2	3,61	35128	41164	0	0	0,00
3	6,50	350	41164	0	0	0,00
4	9,39	-34409	41164	0	0	0,00
5	12,10	-48034	41164	750519	393393	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [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	0,65	-42875 (-52919)	78765	649405	-436307	44,23	38,20	8,24
2	4,50	-39754 (-46449)	63750	556821	-405706	38,20	38,20	8,73
3	8,35	-80240 (-80240)	48735	148394	-244324	38,20	38,20	3,04

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	9703	54082	0	0	0,00
2	4,50	-6468	51924	0	0	0,00
3	8,35	-12949	49765	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [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	0,65	-43003 (-53046)	78064	638088	-433590	44,23	38,20	8,17
2	4,50	-39881 (-46576)	63049	545346	-402860	38,20	38,20	8,65
3	8,35	-80367 (-80367)	48034	144987	-242580	38,20	38,20	3,02

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-9703	53981	0	0	0,00
2	4,50	6468	51823	0	0	0,00
3	8,35	12949	49664	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-1109)	-45	-17804	143916	32,17	26,14	399,13
2	3,23	-29570 (-41118)	9702	34243	-145126	26,14	26,14	3,53
3	6,50	-46566 (-49425)	9702	27780	-141518	26,14	26,14	2,86
4	9,77	-33140 (-49993)	9702	27425	-141321	26,14	26,14	2,83
5	13,00	0 (1031)	-45	-14985	145615	32,17	26,14	335,95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	986	40242	0	0	0,00
2	3,23	-10265	41648	0	0	0,00
3	6,50	-2541	41648	0	0	0,00
4	9,77	15267	41648	0	0	0,00
5	13,00	-916	40242	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-66846 (-66952)	12058	33181	-184239	34,18	42,22	2,75
2	3,61	26275 (53694)	12058	34454	153421	34,18	34,18	2,86
3	6,50	86697 (86697)	12058	20426	146867	34,18	34,18	1,69
4	9,39	24656 (51496)	12058	36104	154193	34,18	34,18	2,99
5	12,10	-66952 (-66952)	12058	33181	-184239	34,18	42,22	2,75

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	39753	41036	0	0	6,03
2	3,61	29014	41036	0	0	0,00
3	6,50	299	41036	0	0	0,00
4	9,39	-28402	41036	0	0	0,00
5	12,10	-39155	41036	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [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	0,65	-34010 (-44098)	62853	606277	-425371	44,23	38,20	9,65
2	4,50	-29442 (-35465)	51303	603713	-417337	38,20	38,20	11,77
3	8,35	-66846 (-66846)	39753	143941	-242044	38,20	38,20	3,62

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	9747	51795	0	0	0,00
2	4,50	-5819	50134	0	0	0,00
3	8,35	-12058	48474	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [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	0,65	-34116 (-44204)	62255	594964	-422449	44,23	38,20	9,56
2	4,50	-29547 (-35570)	50705	590097	-413960	38,20	38,20	11,64
3	8,35	-66952 (-66952)	39155	140535	-240301	38,20	38,20	3,59

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-9747	51709	0	0	0,00
2	4,50	5819	50048	0	0	0,00
3	8,35	12058	48388	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-1375)	-44	-12312	147226	32,17	26,14	277,23
2	3,23	-38803 (-54531)	9659	24769	-139838	26,14	26,14	2,56
3	6,50	-61741 (-65063)	9659	20398	-137398	26,14	26,14	2,11
4	9,77	-43012 (-65391)	9659	20286	-137336	26,14	26,14	2,10
5	13,00	0 (1284)	-44	-10682	148208	32,17	26,14	240,53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	1222	40242	0	0	0,00

2	3,23	-13981	41642	0	0	0,00
3	6,50	-2953	41642	0	0	0,00
4	9,77	19961	41642	0	0	0,00
5	13,00	-1141	40242	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-80240 (-80367)	12949	29407	-182511	34,18	42,22	2,27
2	3,61	33324 (66520)	12949	29407	151063	34,18	34,18	2,27
3	6,50	105798 (105798)	12949	17827	145653	34,18	34,18	1,38
4	9,39	31426 (63943)	12949	30716	151675	34,18	34,18	2,37
5	12,10	-80367 (-80367)	12949	29407	-182511	34,18	42,22	2,27

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	48735	41164	750519	393393	6,03
2	3,61	35128	41164	0	0	0,00
3	6,50	350	41164	0	0	0,00
4	9,39	-34409	41164	0	0	0,00
5	12,10	-48034	41164	750519	393393	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 5 - 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	0,65	-42875 (-52919)	78765	649405	-436307	44,23	38,20	8,24
2	4,50	-39754 (-46449)	63750	556821	-405706	38,20	38,20	8,73
3	8,35	-80240 (-80240)	48735	148394	-244324	38,20	38,20	3,04

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	9703	54082	0	0	0,00
2	4,50	-6468	51924	0	0	0,00
3	8,35	-12949	49765	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 5 - 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	0,65	-43003 (-53046)	78064	638088	-433590	44,23	38,20	8,17
2	4,50	-39881 (-46576)	63049	545346	-402860	38,20	38,20	8,65
3	8,35	-80367 (-80367)	48034	144987	-242580	38,20	38,20	3,02

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-9703	53981	0	0	0,00
2	4,50	6468	51823	0	0	0,00
3	8,35	12949	49664	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-1109)	-45	-17804	143916	32,17	26,14	399,13
2	3,23	-29570 (-41118)	9702	34243	-145126	26,14	26,14	3,53
3	6,50	-46566 (-49425)	9702	27780	-141518	26,14	26,14	2,86
4	9,77	-33140 (-49993)	9702	27425	-141321	26,14	26,14	2,83
5	13,00	0 (1031)	-45	-14985	145615	32,17	26,14	335,95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	986	40242	0	0	0,00
2	3,23	-10265	41648	0	0	0,00
3	6,50	-2541	41648	0	0	0,00
4	9,77	15267	41648	0	0	0,00
5	13,00	-916	40242	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-66846 (-66952)	12058	33181	-184239	34,18	42,22	2,75
2	3,61	26275 (53694)	12058	34454	153421	34,18	34,18	2,86
3	6,50	86697 (86697)	12058	20426	146867	34,18	34,18	1,69
4	9,39	24656 (51496)	12058	36104	154193	34,18	34,18	2,99
5	12,10	-66952 (-66952)	12058	33181	-184239	34,18	42,22	2,75

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	39753	41036	0	0	6,03
2	3,61	29014	41036	0	0	0,00
3	6,50	299	41036	0	0	0,00
4	9,39	-28402	41036	0	0	0,00
5	12,10	-39155	41036	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 6 - 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	0,65	-34010 (-44098)	62853	606277	-425371	44,23	38,20	9,65
2	4,50	-29442 (-35465)	51303	603713	-417337	38,20	38,20	11,77
3	8,35	-66846 (-66846)	39753	143941	-242044	38,20	38,20	3,62

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	9747	51795	0	0	0,00
2	4,50	-5819	50134	0	0	0,00
3	8,35	-12058	48474	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 6 - 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	0,65	-34116 (-44204)	62255	594964	-422449	44,23	38,20	9,56
2	4,50	-29547 (-35570)	50705	590097	-413960	38,20	38,20	11,64
3	8,35	-66952 (-66952)	39155	140535	-240301	38,20	38,20	3,59

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-9747	51709	0	0	0,00

2	4,50	5819	50048	0	0	0,00
3	8,35	12058	48388	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (626)	-2736	-139355	-41902	32,17	26,14	51,03
2	3,23	-14313 (-33486)	13656	66531	-163146	26,14	26,14	4,87
3	6,50	-43756 (-43934)	13894	48394	-153024	26,14	26,14	3,48
4	9,77	-22157 (-40349)	14133	54866	-156635	26,14	26,14	3,88
5	13,00	0 (-681)	2608	1443679	-422592	32,17	26,14	554,66

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	556	39855	0	0	0,00
2	3,23	-17043	42218	0	0	0,00
3	6,50	-827	42253	0	0	0,00
4	9,77	16170	42287	0	0	0,00
5	13,00	-606	40624	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-18233 (-25681)	4453	31838	-183624	34,18	42,22	7,15
2	3,61	13303 (20597)	4620	34410	153401	34,18	34,18	7,45
3	6,50	23501 (23575)	4799	30891	151757	34,18	34,18	6,44
4	9,39	9490 (18031)	4977	43521	157658	34,18	34,18	8,74
5	12,10	-25681 (-25681)	5145	37288	-186118	34,18	42,22	7,25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	15570	39947	0	0	6,03
2	3,61	7718	39971	0	0	0,00
3	6,50	-665	39997	0	0	0,00
4	9,39	-9038	40022	0	0	0,00
5	12,10	-16900	40046	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 7 - 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	0,65	-44160 (-44160)	38410	265279	-304987	44,23	38,20	6,91
2	4,50	-11361 (-13560)	26990	914575	-459474	38,20	38,20	33,89
3	8,35	-18233 (-22841)	15570	176273	-258597	38,20	38,20	11,32

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	16156	48281	0	0	0,00
2	4,50	2124	46639	0	0	0,00
3	8,35	-4453	44998	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 7 - 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	0,65	-32023 (-32023)	39740	486231	-391805	44,23	38,20	12,24
2	4,50	-12580 (-13014)	28320	1000299	-459656	38,20	38,20	35,32
3	8,35	-25681 (-31006)	16900	127278	-233514	38,20	38,20	7,53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-11761	48472	0	0	0,00
2	4,50	419	46831	0	0	0,00
3	8,35	5145	45189	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (637)	-2736	-139699	-41694	32,17	26,14	51,16
2	3,23	-14796 (-34329)	13682	64590	-162063	26,14	26,14	4,72
3	6,50	-44741 (-44917)	13921	47222	-152369	26,14	26,14	3,39
4	9,77	-22640 (-41213)	14159	53565	-155909	26,14	26,14	3,78
5	13,00	0 (693)	2608	1450145	-421136	32,17	26,14	557,17

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	567	39855	0	0	0,00
2	3,23	-17363	42222	0	0	0,00
3	6,50	-821	42257	0	0	0,00
4	9,77	16509	42291	0	0	0,00
5	13,00	-616	40624	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-18632 (-26080)	4426	31109	-183290	34,18	42,22	7,03
2	3,61	13614 (21077)	4594	33324	152894	34,18	34,18	7,25
3	6,50	24071 (24143)	4773	29909	151298	34,18	34,18	6,27
4	9,39	9802 (18512)	4951	41974	156935	34,18	34,18	8,48
5	12,10	-26080 (-26080)	5119	36454	-185737	34,18	42,22	7,12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	15916	39944	0	0	6,03
2	3,61	7897	39967	0	0	0,00
3	6,50	-665	39993	0	0	0,00
4	9,39	-9216	40019	0	0	0,00
5	12,10	-17246	40043	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 8 - 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	0,65	-44762 (-44762)	39276	269047	-306627	44,23	38,20	6,85
2	4,50	-11861 (-14087)	27596	900002	-459443	38,20	38,20	32,61
3	8,35	-18632 (-23214)	15916	177859	-259409	38,20	38,20	11,17

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	16182	48405	0	0	0,00
2	4,50	2151	46726	0	0	0,00
3	8,35	-4426	45047	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 8 - 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	0,65	-32625 (-32625)	40606	488698	-392645	44,23	38,20	12,04
2	4,50	-13081 (-13487)	28926	985762	-459626	38,20	38,20	34,08
3	8,35	-26080 (-31378)	17246	128761	-234273	38,20	38,20	7,47

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-11787	48597	0	0	0,00
2	4,50	393	46918	0	0	0,00
3	8,35	5119	45239	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (631)	-2779	-140023	-41498	32,17	26,14	50,49
2	3,23	-13388 (-33126)	16620	87815	-175025	26,14	26,14	5,28
3	6,50	-43705 (-43883)	16859	61626	-160408	26,14	26,14	3,66
4	9,77	-21334 (-40085)	17098	70543	-165385	26,14	26,14	4,13
5	13,00	0 (-687)	2624	1448538	-421498	32,17	26,14	553,27

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	561	39849	0	0	0,00
2	3,23	-17545	42646	0	0	0,00
3	6,50	-835	42680	0	0	0,00
4	9,77	16668	42715	0	0	0,00
5	13,00	-611	40626	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-19416 (-26943)	5883	41008	-187821	34,18	42,22	6,97
2	3,61	12812 (20268)	6050	47635	159580	34,18	34,18	7,87
3	6,50	23248 (23322)	6229	41906	156903	34,18	34,18	6,73
4	9,39	8959 (17675)	6407	59932	165326	34,18	34,18	9,35
5	12,10	-26943 (-26943)	6575	46441	-190308	34,18	42,22	7,06

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	15909	40152	0	0	6,03
2	3,61	7890	40176	0	0	0,00
3	6,50	-672	40202	0	0	0,00
4	9,39	-9223	40227	0	0	0,00
5	12,10	-17253	40251	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 9 - 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	0,65	-46608 (-46608)	39269	251348	-298324	44,23	38,20	6,40
2	4,50	-8905 (-10951)	27589	1113891	-442139	38,20	38,20	40,37
3	8,35	-19416 (-25504)	15909	154287	-247341	38,20	38,20	9,70

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	19163	48404	0	0	0,00
2	4,50	1976	46725	0	0	0,00
3	8,35	-5883	45046	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 9 - 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	0,65	-34327 (-34327)	40613	448274	-378895	44,23	38,20	11,04
2	4,50	-10148 (-10765)	28933	1162462	-432509	38,20	38,20	40,18
3	8,35	-26943 (-33748)	17253	116581	-228037	38,20	38,20	6,76

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-14710	48598	0	0	0,00
2	4,50	596	46919	0	0	0,00
3	8,35	6575	45240	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-619)	-2779	-139683	-41704	32,17	26,14	50,37
2	3,23	-12905 (-32283)	16594	90832	-176708	26,14	26,14	5,47
3	6,50	-42720 (-42901)	16833	63308	-161347	26,14	26,14	3,76
4	9,77	-20851 (-39221)	17072	72451	-166450	26,14	26,14	4,24
5	13,00	0 (-676)	2624	1442125	-422942	32,17	26,14	550,79

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	551	39849	0	0	0,00
2	3,23	-17225	42642	0	0	0,00
3	6,50	-841	42677	0	0	0,00
4	9,77	16328	42711	0	0	0,00
5	13,00	-601	40626	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-19016 (-26543)	5909	41903	-188230	34,18	42,22	7,09
2	3,61	12501 (19788)	6076	49232	160327	34,18	34,18	8,10
3	6,50	22678 (22754)	6255	43313	157561	34,18	34,18	6,92
4	9,39	8647 (17194)	6434	62268	166418	34,18	34,18	9,68
5	12,10	-26543 (-26543)	6601	47443	-190766	34,18	42,22	7,19

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	15563	40156	0	0	6,03
2	3,61	7711	40180	0	0	0,00
3	6,50	-672	40205	0	0	0,00
4	9,39	-9045	40231	0	0	0,00
5	12,10	-16907	40255	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 10 - 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	0,65	-46006 (-46006)	38403	247262	-296213	44,23	38,20	6,44
2	4,50	-8405 (-10423)	26983	1134437	-438211	38,20	38,20	42,04
3	8,35	-19016 (-25132)	15563	152645	-246501	38,20	38,20	9,81

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	19137	48280	0	0	0,00
2	4,50	1950	46638	0	0	0,00
3	8,35	-5909	44997	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 10 - 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	0,65	-33725 (-33725)	39747	445399	-377917	44,23	38,20	11,21
2	4,50	-9647 (-10291)	28327	1179966	-428687	38,20	38,20	41,65
3	8,35	-26543 (-33376)	16907	115143	-227302	38,20	38,20	6,81

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-14684	48473	0	0	0,00
2	4,50	622	46832	0	0	0,00
3	8,35	6601	45190	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (981)	-2711	-198562	34987	32,17	26,14	73,40
2	3,23	-24632 (-38128)	8121	30461	-143015	26,14	26,14	3,75
3	6,50	-46842 (-50932)	8360	22769	-138722	26,14	26,14	2,72
4	9,77	-36383 (-51195)	8598	23354	-139048	26,14	26,14	2,72
5	13,00	0 (988)	2634	1734774	310240	32,17	26,14	660,04

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	872	39859	0	0	0,00
2	3,23	-11996	41420	0	0	0,00
3	6,50	-3636	41455	0	0	0,00
4	9,77	14324	41489	0	0	0,00
5	13,00	-879	40628	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-56498 (-64167)	10013	28409	-182054	34,18	42,22	2,84
2	3,61	26684 (50847)	10180	30332	151496	34,18	34,18	2,98
3	6,50	78737 (78759)	10359	19245	146315	34,18	34,18	1,86
4	9,39	21370 (46307)	10538	34967	153661	34,18	34,18	3,32
5	12,10	-64167 (-64167)	10705	30535	-183028	34,18	42,22	2,85

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	35858	40743	0	0	6,03
2	3,61	25569	40767	0	0	0,00
3	6,50	-417	40793	0	0	0,00
4	9,39	-26389	40819	0	0	0,00
5	12,10	-36692	40843	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 11 - 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	0,65	-39611 (-50577)	58698	434169	-374097	44,23	38,20	7,40
2	4,50	-28219 (-31775)	47278	631053	-424118	38,20	38,20	13,35
3	8,35	-56498 (-56498)	35858	158280	-249386	38,20	38,20	4,41

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	10595	51197	0	0	0,00
2	4,50	-3436	49556	0	0	0,00
3	8,35	-10013	47914	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 11 - 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	0,65	-27695 (-34113)	59532	806313	-462029	44,23	38,20	13,54
2	4,50	-29659 (-35848)	48112	538362	-401128	38,20	38,20	11,19
3	8,35	-64167 (-64167)	36692	136114	-238037	38,20	38,20	3,71

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-6201	51317	0	0	0,00
2	4,50	5979	49676	0	0	0,00
3	8,35	10705	48034	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-993)	-2711	-199027	34707	32,17	26,14	73,57
2	3,23	-25115 (-38971)	8147	29823	-142659	26,14	26,14	3,66
3	6,50	-47827 (-51909)	8386	22374	-138502	26,14	26,14	2,67
4	9,77	-36866 (-52110)	8625	22979	-138839	26,14	26,14	2,66
5	13,00	0 (-1000)	2634	1740304	307996	32,17	26,14	662,18

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	883	39859	0	0	0,00

2	3,23	-12316	41424	0	0	0,00
3	6,50	-3629	41458	0	0	0,00
4	9,77	14663	41493	0	0	0,00
5	13,00	-889	40628	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-56897 (-64567)	9987	28140	-181931	34,18	42,22	2,82
2	3,61	26996 (51327)	10154	29934	151310	34,18	34,18	2,95
3	6,50	79307 (79328)	10333	19046	146222	34,18	34,18	1,84
4	9,39	21682 (46788)	10511	34469	153429	34,18	34,18	3,28
5	12,10	-64567 (-64567)	10679	30250	-182897	34,18	42,22	2,83

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	36204	40740	0	0	6,03
2	3,61	25748	40764	0	0	0,00
3	6,50	-417	40789	0	0	0,00
4	9,39	-26567	40815	0	0	0,00
5	12,10	-37038	40839	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - 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	0,65	-40212 (-51206)	59564	435805	-374654	44,23	38,20	7,32
2	4,50	-28719 (-32248)	47884	628998	-423609	38,20	38,20	13,14
3	8,35	-56897 (-56897)	36204	158882	-249694	38,20	38,20	4,39

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	10622	51322	0	0	0,00
2	4,50	-3410	49643	0	0	0,00
3	8,35	-9987	47964	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - 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	0,65	-28297 (-34742)	60398	802573	-461655	44,23	38,20	13,29
2	4,50	-30160 (-36321)	48718	537870	-401006	38,20	38,20	11,04
3	8,35	-64567 (-64567)	37038	136728	-238352	38,20	38,20	3,69

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-6227	51442	0	0	0,00
2	4,50	5953	49763	0	0	0,00
3	8,35	10679	48084	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (987)	-2753	-199157	34629	32,17	26,14	72,48
2	3,23	-23708 (-37768)	11085	44234	-150701	26,14	26,14	3,99
3	6,50	-46791 (-50889)	11324	32018	-143884	26,14	26,14	2,83
4	9,77	-35560 (-51042)	11563	32679	-144253	26,14	26,14	2,83
5	13,00	0 (994)	2649	1737482	309141	32,17	26,14	657,24

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	877	39853	0	0	0,00
2	3,23	-12497	41848	0	0	0,00
3	6,50	-3643	41882	0	0	0,00
4	9,77	14822	41917	0	0	0,00
5	13,00	-884	40630	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-57680 (-65429)	11443	32138	-183761	34,18	42,22	2,81
2	3,61	26193 (50518)	11610	35357	153844	34,18	34,18	3,05
3	6,50	78484 (78506)	11789	22177	147685	34,18	34,18	1,88
4	9,39	20839 (45951)	11968	40719	156349	34,18	34,18	3,40
5	12,10	-65429 (-65429)	12135	34263	-184734	34,18	42,22	2,82

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	36197	40948	0	0	6,03
2	3,61	25740	40972	0	0	0,00
3	6,50	-424	40998	0	0	0,00
4	9,39	-26574	41023	0	0	0,00
5	12,10	-37045	41047	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - 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	0,65	-42059 (-56137)	59557	373540	-352095	44,23	38,20	6,27
2	4,50	-25763 (-29472)	47877	712382	-438533	38,20	38,20	14,88
3	8,35	-57680 (-57680)	36197	155659	-248043	38,20	38,20	4,30

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	13603	51321	0	0	0,00
2	4,50	-3584	49642	0	0	0,00
3	8,35	-11443	47963	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - 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	0,65	-29999 (-39470)	60405	674647	-440829	44,23	38,20	11,17
2	4,50	-27227 (-33599)	48725	606062	-417920	38,20	38,20	12,44
3	8,35	-65429 (-65429)	37045	134226	-237071	38,20	38,20	3,62

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-9150	51443	0	0	0,00

2	4,50	6156	49764	0	0	0,00
3	8,35	12135	48085	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-975)	-2753	-198698	34905	32,17	26,14	72,32
2	3,23	-23225 (-36925)	11059	45318	-151307	26,14	26,14	4,10
3	6,50	-45806 (-49912)	11298	32650	-144236	26,14	26,14	2,89
4	9,77	-35077 (-50127)	11537	33277	-144587	26,14	26,14	2,88
5	13,00	0 (983)	2649	1732003	311364	32,17	26,14	655,14

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	867	39853	0	0	0,00
2	3,23	-12177	41844	0	0	0,00
3	6,50	-3650	41878	0	0	0,00
4	9,77	14483	41913	0	0	0,00
5	13,00	-874	40630	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-57281 (-65030)	11469	32434	-183896	34,18	42,22	2,83
2	3,61	25882 (50038)	11637	35828	154064	34,18	34,18	3,08
3	6,50	77915 (77937)	11815	22405	147792	34,18	34,18	1,90
4	9,39	20527 (45471)	11994	41313	156627	34,18	34,18	3,44
5	12,10	-65030 (-65030)	12161	34575	-184876	34,18	42,22	2,84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	35851	40952	0	0	6,03
2	3,61	25562	40976	0	0	0,00
3	6,50	-424	41001	0	0	0,00
4	9,39	-26396	41027	0	0	0,00
5	12,10	-36699	41051	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - 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	0,65	-41457 (-55508)	58691	371214	-351082	44,23	38,20	6,32
2	4,50	-25262 (-28999)	47271	715799	-439114	38,20	38,20	15,14
3	8,35	-57281 (-57281)	35851	155050	-247732	38,20	38,20	4,32

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	13576	51196	0	0	0,00
2	4,50	-3610	49555	0	0	0,00
3	8,35	-11469	47913	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - 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	0,65	-29398 (-38841)	59539	676169	-441102	44,23	38,20	11,36
2	4,50	-26727 (-33126)	48119	607657	-418315	38,20	38,20	12,63
3	8,35	-65030 (-65030)	36699	133611	-236756	38,20	38,20	3,64

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-9124	51318	0	0	0,00
2	4,50	6183	49677	0	0	0,00
3	8,35	12161	48035	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (981)	-2711	-198562	34987	32,17	26,14	73,40
2	3,23	-24632 (-38128)	8121	30461	-143015	26,14	26,14	3,75
3	6,50	-46842 (-50932)	8360	22769	-138722	26,14	26,14	2,72
4	9,77	-36383 (-51195)	8598	23354	-139048	26,14	26,14	2,72
5	13,00	0 (988)	2634	1734774	310240	32,17	26,14	660,04

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	872	39859	0	0	0,00
2	3,23	-11996	41420	0	0	0,00
3	6,50	-3636	41455	0	0	0,00
4	9,77	14324	41489	0	0	0,00
5	13,00	-879	40628	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-56498 (-64167)	10013	28409	-182054	34,18	42,22	2,84
2	3,61	26684 (50847)	10180	30332	151496	34,18	34,18	2,98
3	6,50	78737 (78759)	10359	19245	146315	34,18	34,18	1,86
4	9,39	21370 (46307)	10538	34967	153661	34,18	34,18	3,32
5	12,10	-64167 (-64167)	10705	30535	-183028	34,18	42,22	2,85

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	35858	40743	0	0	6,03
2	3,61	25569	40767	0	0	0,00
3	6,50	-417	40793	0	0	0,00
4	9,39	-26389	40819	0	0	0,00
5	12,10	-36692	40843	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - 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	0,65	-39611 (-50577)	58698	434169	-374097	44,23	38,20	7,40
2	4,50	-28219 (-31775)	47278	631053	-424118	38,20	38,20	13,35
3	8,35	-56498 (-56498)	35858	158280	-249386	38,20	38,20	4,41

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	10595	51197	0	0	0,00
2	4,50	-3436	49556	0	0	0,00
3	8,35	-10013	47914	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - 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	0,65	-27695 (-34113)	59532	806313	-462029	44,23	38,20	13,54
2	4,50	-29659 (-35848)	48112	538362	-401128	38,20	38,20	11,19
3	8,35	-64167 (-64167)	36692	136114	-238037	38,20	38,20	3,71

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-6201	51317	0	0	0,00
2	4,50	5979	49676	0	0	0,00
3	8,35	10705	48034	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-993)	-2711	-199027	34707	32,17	26,14	73,57
2	3,23	-25115 (-38971)	8147	29823	-142659	26,14	26,14	3,66
3	6,50	-47827 (-51909)	8386	22374	-138502	26,14	26,14	2,67
4	9,77	-36866 (-52110)	8625	22979	-138839	26,14	26,14	2,66
5	13,00	0 (-1000)	2634	1740304	307996	32,17	26,14	662,18

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	883	39859	0	0	0,00
2	3,23	-12316	41424	0	0	0,00
3	6,50	-3629	41458	0	0	0,00
4	9,77	14663	41493	0	0	0,00
5	13,00	-889	40628	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-56897 (-64567)	9987	28140	-181931	34,18	42,22	2,82
2	3,61	26996 (51327)	10154	29934	151310	34,18	34,18	2,95
3	6,50	79307 (79328)	10333	19046	146222	34,18	34,18	1,84
4	9,39	21682 (46788)	10511	34469	153429	34,18	34,18	3,28
5	12,10	-64567 (-64567)	10679	30250	-182897	34,18	42,22	2,83

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	36204	40740	0	0	6,03
2	3,61	25748	40764	0	0	0,00
3	6,50	-417	40789	0	0	0,00
4	9,39	-26567	40815	0	0	0,00
5	12,10	-37038	40839	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - 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	0,65	-40212 (-51206)	59564	435805	-374654	44,23	38,20	7,32
2	4,50	-28719 (-32248)	47884	628998	-423609	38,20	38,20	13,14
3	8,35	-56897 (-56897)	36204	158882	-249694	38,20	38,20	4,39

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	10622	51322	0	0	0,00
2	4,50	-3410	49643	0	0	0,00
3	8,35	-9987	47964	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - 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	0,65	-28297 (-34742)	60398	802573	-461655	44,23	38,20	13,29
2	4,50	-30160 (-36321)	48718	537870	-401006	38,20	38,20	11,04
3	8,35	-64567 (-64567)	37038	136728	-238352	38,20	38,20	3,69

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-6227	51442	0	0	0,00
2	4,50	5953	49763	0	0	0,00
3	8,35	10679	48084	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (987)	-2753	-199157	34629	32,17	26,14	72,48
2	3,23	-23708 (-37768)	11085	44234	-150701	26,14	26,14	3,99
3	6,50	-46791 (-50889)	11324	32018	-143884	26,14	26,14	2,83
4	9,77	-35560 (-51042)	11563	32679	-144253	26,14	26,14	2,83
5	13,00	0 (994)	2649	1737482	309141	32,17	26,14	657,24

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	877	39853	0	0	0,00
2	3,23	-12497	41848	0	0	0,00
3	6,50	-3643	41882	0	0	0,00
4	9,77	14822	41917	0	0	0,00
5	13,00	-884	40630	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-57680 (-65429)	11443	32138	-183761	34,18	42,22	2,81
2	3,61	26193 (50518)	11610	35357	153844	34,18	34,18	3,05
3	6,50	78484 (78506)	11789	22177	147685	34,18	34,18	1,88
4	9,39	20839 (45951)	11968	40719	156349	34,18	34,18	3,40
5	12,10	-65429 (-65429)	12135	34263	-184734	34,18	42,22	2,82

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	36197	40948	0	0	6,03
2	3,61	25740	40972	0	0	0,00
3	6,50	-424	40998	0	0	0,00
4	9,39	-26574	41023	0	0	0,00
5	12,10	-37045	41047	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - 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	0,65	-42059 (-56137)	59557	373540	-352095	44,23	38,20	6,27
2	4,50	-25763 (-29472)	47877	712382	-438533	38,20	38,20	14,88
3	8,35	-57680 (-57680)	36197	155659	-248043	38,20	38,20	4,30

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	13603	51321	0	0	0,00
2	4,50	-3584	49642	0	0	0,00
3	8,35	-11443	47963	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - 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	0,65	-29999 (-39470)	60405	674647	-440829	44,23	38,20	11,17
2	4,50	-27227 (-33599)	48725	606062	-417920	38,20	38,20	12,44
3	8,35	-65429 (-65429)	37045	134226	-237071	38,20	38,20	3,62

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-9150	51443	0	0	0,00
2	4,50	6156	49764	0	0	0,00
3	8,35	12135	48085	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-975)	-2753	-198698	34905	32,17	26,14	72,32
2	3,23	-23225 (-36925)	11059	45318	-151307	26,14	26,14	4,10
3	6,50	-45806 (-49912)	11298	32650	-144236	26,14	26,14	2,89
4	9,77	-35077 (-50127)	11537	33277	-144587	26,14	26,14	2,88
5	13,00	0 (983)	2649	1732003	311364	32,17	26,14	655,14

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	867	39853	0	0	0,00
2	3,23	-12177	41844	0	0	0,00
3	6,50	-3650	41878	0	0	0,00
4	9,77	14483	41913	0	0	0,00
5	13,00	-874	40630	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-57281 (-65030)	11469	32434	-183896	34,18	42,22	2,83
2	3,61	25882 (50038)	11637	35828	154064	34,18	34,18	3,08
3	6,50	77915 (77937)	11815	22405	147792	34,18	34,18	1,90
4	9,39	20527 (45471)	11994	41313	156627	34,18	34,18	3,44
5	12,10	-65030 (-65030)	12161	34575	-184876	34,18	42,22	2,84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	35851	40952	0	0	6,03
2	3,61	25562	40976	0	0	0,00
3	6,50	-424	41001	0	0	0,00
4	9,39	-26396	41027	0	0	0,00
5	12,10	-36699	41051	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - 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	0,65	-41457 (-55508)	58691	371214	-351082	44,23	38,20	6,32
2	4,50	-25262 (-28999)	47271	715799	-439114	38,20	38,20	15,14
3	8,35	-57281 (-57281)	35851	155050	-247732	38,20	38,20	4,32

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	13576	51196	0	0	0,00
2	4,50	-3610	49555	0	0	0,00
3	8,35	-11469	47913	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - 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	0,65	-29398 (-38841)	59539	676169	-441102	44,23	38,20	11,36
2	4,50	-26727 (-33126)	48119	607657	-418315	38,20	38,20	12,63
3	8,35	-65030 (-65030)	36699	133611	-236756	38,20	38,20	3,64

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-9124	51318	0	0	0,00
2	4,50	6183	49677	0	0	0,00
3	8,35	12161	48035	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (710)	2608	1468595	-416096	32,17	26,14	564,26
2	3,23	-23349 (-40498)	14159	54740	-156565	26,14	26,14	3,87
3	6,50	-44741 (-45015)	13921	47097	-152300	26,14	26,14	3,38
4	9,77	-14087 (-34987)	13682	63037	-161196	26,14	26,14	4,61
5	13,00	0 (-620)	-2736	-138662	-42321	32,17	26,14	50,78

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	631	40624	0	0	0,00

2	3,23	-15243	42291	0	0	0,00
3	6,50	2034	42257	0	0	0,00
4	9,77	18578	42222	0	0	0,00
5	13,00	-551	39855	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-26195 (-26195)	5119	36279	-185657	34,18	42,22	7,09
2	3,61	9709 (18448)	4951	42141	157013	34,18	34,18	8,51
3	6,50	24071 (24148)	4773	29901	151294	34,18	34,18	6,27
4	9,39	13702 (21135)	4594	33223	152847	34,18	34,18	7,23
5	12,10	-18518 (-26195)	4426	30961	-183223	34,18	42,22	6,99

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	17267	40043	0	0	6,03
2	3,61	9247	40019	0	0	0,00
3	6,50	685	39993	0	0	0,00
4	9,39	-7866	39968	0	0	0,00
5	12,10	-15896	39944	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [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	0,65	-32739 (-32739)	40626	486166	-391783	44,23	38,20	11,97
2	4,50	-13195 (-13602)	28946	978119	-459609	38,20	38,20	33,79
3	8,35	-26195 (-31493)	17267	128321	-234048	38,20	38,20	7,43

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	11787	48600	0	0	0,00
2	4,50	-393	46921	0	0	0,00
3	8,35	-5119	45242	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [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	0,65	-44647 (-44647)	39255	269937	-307014	44,23	38,20	6,88
2	4,50	-11747 (-13973)	27575	906736	-459457	38,20	38,20	32,88
3	8,35	-18518 (-23099)	15896	178865	-259924	38,20	38,20	11,25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-16182	48402	0	0	0,00
2	4,50	-2151	46724	0	0	0,00
3	8,35	4426	45045	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (699)	2608	1462547	-417759	32,17	26,14	561,91
2	3,23	-22866 (-39655)	14133	56064	-157304	26,14	26,14	3,97
3	6,50	-43756 (-44035)	13894	48260	-152949	26,14	26,14	3,47
4	9,77	-13604 (-34122)	13656	64934	-162255	26,14	26,14	4,76
5	13,00	0 (-609)	-2736	-138323	-42525	32,17	26,14	50,66

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	621	40624	0	0	0,00
2	3,23	-14923	42287	0	0	0,00
3	6,50	2028	42253	0	0	0,00
4	9,77	18238	42218	0	0	0,00
5	13,00	-541	39855	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-25795 (-25795)	5145	37106	-186035	34,18	42,22	7,21
2	3,61	9398 (17968)	4978	43699	157741	34,18	34,18	8,78
3	6,50	23501 (23580)	4799	30884	151754	34,18	34,18	6,44
4	9,39	13390 (20655)	4620	34304	153351	34,18	34,18	7,42
5	12,10	-18118 (-25795)	4453	31684	-183554	34,18	42,22	7,12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	16920	40046	0	0	6,03
2	3,61	9069	40022	0	0	0,00
3	6,50	685	39997	0	0	0,00
4	9,39	-7687	39971	0	0	0,00
5	12,10	-15549	39947	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [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	0,65	-32137 (-32137)	39761	483671	-390935	44,23	38,20	12,16
2	4,50	-12694 (-13128)	28341	992253	-459639	38,20	38,20	35,01
3	8,35	-25795 (-31121)	16920	126841	-233290	38,20	38,20	7,50

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	11761	48475	0	0	0,00
2	4,50	-419	46834	0	0	0,00
3	8,35	-5145	45192	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [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	0,65	-44045 (-44045)	38390	266162	-305371	44,23	38,20	6,93
2	4,50	-11246 (-13445)	26970	921699	-459489	38,20	38,20	34,18
3	8,35	-18118 (-22727)	15549	177282	-259114	38,20	38,20	11,40

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-16156	48278	0	0	0,00

2	4,50	-2124	46636	0	0	0,00
3	8,35	4453	44995	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (705)	2624	1466983	-416539	32,17	26,14	560,31
2	3,23	-22043 (-39368)	17098	72240	-166332	26,14	26,14	4,23
3	6,50	-43705 (-43981)	16859	61451	-160311	26,14	26,14	3,64
4	9,77	-12679 (-33785)	16620	85452	-173706	26,14	26,14	5,14
5	13,00	0 (-614)	-2779	-138997	-42118	32,17	26,14	50,12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	626	40626	0	0	0,00
2	3,23	-15400	42715	0	0	0,00
3	6,50	2054	42680	0	0	0,00
4	9,77	18761	42646	0	0	0,00
5	13,00	-546	39849	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-27057 (-27057)	6575	46220	-190206	34,18	42,22	7,03
2	3,61	8866 (17612)	6408	60195	165449	34,18	34,18	9,39
3	6,50	23248 (23327)	6229	41895	156898	34,18	34,18	6,73
4	9,39	12900 (20326)	6050	47478	159507	34,18	34,18	7,85
5	12,10	-19301 (-27057)	5883	40816	-187733	34,18	42,22	6,94

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	17274	40251	0	0	6,03
2	3,61	9254	40227	0	0	0,00
3	6,50	693	40202	0	0	0,00
4	9,39	-7859	40176	0	0	0,00
5	12,10	-15889	40152	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [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	0,65	-34442 (-34442)	40633	446162	-378176	44,23	38,20	10,98
2	4,50	-10262 (-10879)	28953	1155237	-434086	38,20	38,20	39,90
3	8,35	-27057 (-33863)	17274	116233	-227860	38,20	38,20	6,73

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	14710	48601	0	0	0,00
2	4,50	-596	46922	0	0	0,00
3	8,35	-6575	45243	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [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	0,65	-46493 (-46493)	39248	252214	-298771	44,23	38,20	6,43
2	4,50	-8791 (-10836)	27568	1121251	-440732	38,20	38,20	40,67
3	8,35	-19301 (-25390)	15889	155018	-247715	38,20	38,20	9,76

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-19163	48401	0	0	0,00
2	4,50	-1976	46722	0	0	0,00
3	8,35	5883	45044	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-693)	2624	1460984	-418189	32,17	26,14	557,99
2	3,23	-21560 (-38525)	17072	74191	-167421	26,14	26,14	4,35
3	6,50	-42720 (-43001)	16833	63119	-161242	26,14	26,14	3,75
4	9,77	-12196 (-32921)	16594	88383	-175342	26,14	26,14	5,33
5	13,00	0 (-602)	-2779	-138662	-42320	32,17	26,14	50,00

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	616	40626	0	0	0,00
2	3,23	-15080	42711	0	0	0,00
3	6,50	2047	42677	0	0	0,00
4	9,77	18422	42642	0	0	0,00
5	13,00	-535	39849	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-26658 (-26658)	6601	47213	-190661	34,18	42,22	7,15
2	3,61	8555 (17131)	6434	62549	166549	34,18	34,18	9,72
3	6,50	22678 (22759)	6255	43304	157556	34,18	34,18	6,92
4	9,39	12588 (19846)	6077	49067	160249	34,18	34,18	8,07
5	12,10	-18902 (-26658)	5909	41702	-188139	34,18	42,22	7,06

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	16927	40255	0	0	6,03
2	3,61	9076	40231	0	0	0,00
3	6,50	693	40205	0	0	0,00
4	9,39	-7680	40180	0	0	0,00
5	12,10	-15542	40156	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [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	0,65	-33840 (-33840)	39768	443270	-377193	44,23	38,20	11,15
2	4,50	-9762 (-10406)	28348	1172352	-430349	38,20	38,20	41,36
3	8,35	-26658 (-33490)	16927	114799	-227125	38,20	38,20	6,78

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	14684	48476	0	0	0,00
2	4,50	-622	46835	0	0	0,00
3	8,35	-6601	45193	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [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	0,65	-45891 (-45891)	38383	248117	-296654	44,23	38,20	6,46
2	4,50	-8290 (-10308)	26963	1142262	-436715	38,20	38,20	42,36
3	8,35	-18902 (-25017)	15542	153374	-246874	38,20	38,20	9,87

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-19137	48277	0	0	0,00
2	4,50	-1950	46635	0	0	0,00
3	8,35	5909	44994	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-1066)	2634	1812809	278574	32,17	26,14	689,77
2	3,23	-33669 (-45140)	8625	26951	-141056	26,14	26,14	3,12
3	6,50	-47827 (-48697)	8386	24007	-139413	26,14	26,14	2,86
4	9,77	-28312 (-47135)	8147	24106	-139468	26,14	26,14	2,96
5	13,00	0 (-927)	-2711	-193391	38103	32,17	26,14	71,49

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	947	40628	0	0	0,00
2	3,23	-10196	41493	0	0	0,00
3	6,50	-774	41458	0	0	0,00
4	9,77	16732	41424	0	0	0,00
5	13,00	-824	39859	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-64460 (-64460)	10679	30305	-182922	34,18	42,22	2,84
2	3,61	23091 (48698)	10512	32966	152726	34,18	34,18	3,14
3	6,50	79307 (79417)	10333	19024	146212	34,18	34,18	1,84
4	9,39	25582 (49412)	10154	31218	151910	34,18	34,18	3,07
5	12,10	-57004 (-64460)	9987	28190	-181954	34,18	42,22	2,82

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	37555	40839	0	0	6,03
2	3,61	27098	40815	0	0	0,00
3	6,50	934	40789	0	0	0,00
4	9,39	-25217	40764	0	0	0,00
5	12,10	-35688	40740	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - 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	0,65	-28190 (-34635)	60914	813935	-462790	44,23	38,20	13,36
2	4,50	-30053 (-36214)	49234	548898	-403741	38,20	38,20	11,15
3	8,35	-64460 (-64460)	37555	139774	-239911	38,20	38,20	3,72

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	6227	51516	0	0	0,00
2	4,50	-5953	49837	0	0	0,00
3	8,35	-10679	48158	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - 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	0,65	-40319 (-51313)	59047	428116	-372038	44,23	38,20	7,25
2	4,50	-28826 (-32355)	47367	615114	-420165	38,20	38,20	12,99
3	8,35	-57004 (-57004)	35688	155113	-247764	38,20	38,20	4,35

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-10622	51248	0	0	0,00
2	4,50	3410	49569	0	0	0,00
3	8,35	9987	47890	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-1054)	2634	1806807	281010	32,17	26,14	687,45
2	3,23	-33186 (-44297)	8598	27432	-141325	26,14	26,14	3,19
3	6,50	-46842 (-47720)	8360	24468	-139670	26,14	26,14	2,93
4	9,77	-27829 (-46271)	8121	24518	-139698	26,14	26,14	3,02
5	13,00	0 (916)	-2711	-192951	38368	32,17	26,14	71,33

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	937	40628	0	0	0,00
2	3,23	-9876	41489	0	0	0,00
3	6,50	-781	41455	0	0	0,00
4	9,77	16393	41420	0	0	0,00
5	13,00	-814	39859	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-64060 (-64060)	10705	30590	-183053	34,18	42,22	2,86
2	3,61	22779 (48218)	10538	33425	152941	34,18	34,18	3,17
3	6,50	78737 (78848)	10359	19222	146304	34,18	34,18	1,86
4	9,39	25270 (48931)	10181	31648	152111	34,18	34,18	3,11
5	12,10	-56605 (-64060)	10013	28460	-182078	34,18	42,22	2,84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	37208	40843	0	0	6,03
2	3,61	26919	40819	0	0	0,00
3	6,50	934	40793	0	0	0,00
4	9,39	-25038	40767	0	0	0,00
5	12,10	-35341	40743	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - 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	0,65	-27588 (-34006)	60049	817917	-463188	44,23	38,20	13,62
2	4,50	-29552 (-35741)	48629	549544	-403901	38,20	38,20	11,30
3	8,35	-64060 (-64060)	37208	139169	-239602	38,20	38,20	3,74

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	6201	51392	0	0	0,00
2	4,50	-5979	49750	0	0	0,00
3	8,35	-10705	48108	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - 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	0,65	-39718 (-50684)	58182	426412	-371459	44,23	38,20	7,33
2	4,50	-28326 (-31882)	46762	616925	-420614	38,20	38,20	13,19
3	8,35	-56605 (-56605)	35341	154495	-247448	38,20	38,20	4,37

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-10595	51123	0	0	0,00
2	4,50	3436	49482	0	0	0,00
3	8,35	10013	47840	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (1060)	2649	1809308	279995	32,17	26,14	684,41
2	3,23	-32363 (-44009)	11563	38799	-147668	26,14	26,14	3,36
3	6,50	-46791 (-47639)	11324	34537	-145289	26,14	26,14	3,05
4	9,77	-26905 (-45934)	11085	35145	-145629	26,14	26,14	3,17
5	13,00	0 (-921)	-2753	-193598	37978	32,17	26,14	70,46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	942	40630	0	0	0,00
2	3,23	-10352	41917	0	0	0,00
3	6,50	-754	41882	0	0	0,00
4	9,77	16915	41848	0	0	0,00
5	13,00	-819	39853	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-65322 (-65322)	12135	34324	-184762	34,18	42,22	2,83
2	3,61	22247 (47862)	11968	38880	155490	34,18	34,18	3,25
3	6,50	78484 (78595)	11789	22151	147673	34,18	34,18	1,88
4	9,39	24780 (48603)	11611	36926	154577	34,18	34,18	3,18
5	12,10	-57787 (-65322)	11443	32195	-183787	34,18	42,22	2,81

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	37562	41047	0	0	6,03
2	3,61	27105	41023	0	0	0,00
3	6,50	941	40998	0	0	0,00
4	9,39	-25210	40972	0	0	0,00
5	12,10	-35680	40948	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - 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	0,65	-29892 (-39363)	60921	685189	-442717	44,23	38,20	11,25
2	4,50	-27120 (-33492)	49241	619254	-421192	38,20	38,20	12,58
3	8,35	-65322 (-65322)	37562	137195	-238591	38,20	38,20	3,65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	9150	51517	0	0	0,00
2	4,50	-6156	49838	0	0	0,00
3	8,35	-12135	48159	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - 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	0,65	-42165 (-56244)	59040	366281	-348936	44,23	38,20	6,20
2	4,50	-25870 (-29579)	47360	698327	-436146	38,20	38,20	14,74
3	8,35	-57787 (-57787)	35680	151995	-246168	38,20	38,20	4,26

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-13603	51247	0	0	0,00
2	4,50	3584	49568	0	0	0,00
3	8,35	11443	47889	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (1048)	2649	1803364	282407	32,17	26,14	682,13
2	3,23	-31880 (-43166)	11537	39584	-148107	26,14	26,14	3,43
3	6,50	-45806 (-46662)	11298	35279	-145704	26,14	26,14	3,12
4	9,77	-26422 (-45070)	11059	35828	-146010	26,14	26,14	3,24
5	13,00	0 (-909)	-2753	-193164	38240	32,17	26,14	70,30

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	932	40630	0	0	0,00

2	3,23	-10032	41913	0	0	0,00
3	6,50	-761	41878	0	0	0,00
4	9,77	16576	41844	0	0	0,00
5	13,00	-808	39853	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-64923 (-64923)	12161	34637	-184905	34,18	42,22	2,85
2	3,61	21936 (47381)	11994	39425	155744	34,18	34,18	3,29
3	6,50	77915 (78027)	11815	22378	147779	34,18	34,18	1,89
4	9,39	24468 (48122)	11637	37437	154815	34,18	34,18	3,22
5	12,10	-57388 (-64923)	11469	32492	-183923	34,18	42,22	2,83

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	37216	41051	0	0	6,03
2	3,61	26926	41027	0	0	0,00
3	6,50	941	41001	0	0	0,00
4	9,39	-25031	40976	0	0	0,00
5	12,10	-35334	40952	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - 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	0,65	-29291 (-38734)	60056	686901	-443024	44,23	38,20	11,44
2	4,50	-26620 (-33019)	48636	621071	-421642	38,20	38,20	12,77
3	8,35	-64923 (-64923)	37216	136589	-238281	38,20	38,20	3,67

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	9124	51393	0	0	0,00
2	4,50	-6183	49751	0	0	0,00
3	8,35	-12161	48109	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - 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	0,65	-41564 (-55615)	58175	363919	-347908	44,23	38,20	6,26
2	4,50	-25369 (-29106)	46755	701466	-436680	38,20	38,20	15,00
3	8,35	-57388 (-57388)	35334	151372	-245849	38,20	38,20	4,28

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-13576	51122	0	0	0,00
2	4,50	3610	49481	0	0	0,00
3	8,35	11469	47839	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-1066)	2634	1812809	278574	32,17	26,14	689,77
2	3,23	-33669 (-45140)	8625	26951	-141056	26,14	26,14	3,12
3	6,50	-47827 (-48697)	8386	24007	-139413	26,14	26,14	2,86
4	9,77	-28312 (-47135)	8147	24106	-139468	26,14	26,14	2,96
5	13,00	0 (-927)	-2711	-193391	38103	32,17	26,14	71,49

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	947	40628	0	0	0,00
2	3,23	-10196	41493	0	0	0,00
3	6,50	-774	41458	0	0	0,00
4	9,77	16732	41424	0	0	0,00
5	13,00	-824	39859	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-64460 (-64460)	10679	30305	-182922	34,18	42,22	2,84
2	3,61	23091 (48698)	10512	32966	152726	34,18	34,18	3,14
3	6,50	79307 (79417)	10333	19024	146212	34,18	34,18	1,84
4	9,39	25582 (49412)	10154	31218	151910	34,18	34,18	3,07
5	12,10	-57004 (-64460)	9987	28190	-181954	34,18	42,22	2,82

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	37555	40839	0	0	6,03
2	3,61	27098	40815	0	0	0,00
3	6,50	934	40789	0	0	0,00
4	9,39	-25217	40764	0	0	0,00
5	12,10	-35688	40740	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - 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	0,65	-28190 (-34635)	60914	813935	-462790	44,23	38,20	13,36
2	4,50	-30053 (-36214)	49234	548898	-403741	38,20	38,20	11,15
3	8,35	-64460 (-64460)	37555	139774	-239911	38,20	38,20	3,72

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	6227	51516	0	0	0,00
2	4,50	-5953	49837	0	0	0,00
3	8,35	-10679	48158	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - 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	0,65	-40319 (-51313)	59047	428116	-372038	44,23	38,20	7,25
2	4,50	-28826 (-32355)	47367	615114	-420165	38,20	38,20	12,99
3	8,35	-57004 (-57004)	35688	155113	-247764	38,20	38,20	4,35

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-10622	51248	0	0	0,00

2	4,50	3410	49569	0	0	0,00
3	8,35	9987	47890	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-1054)	2634	1806807	281010	32,17	26,14	687,45
2	3,23	-33186 (-44297)	8598	27432	-141325	26,14	26,14	3,19
3	6,50	-46842 (-47720)	8360	24468	-139670	26,14	26,14	2,93
4	9,77	-27829 (-46271)	8121	24518	-139698	26,14	26,14	3,02
5	13,00	0 (916)	-2711	-192951	38368	32,17	26,14	71,33

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	937	40628	0	0	0,00
2	3,23	-9876	41489	0	0	0,00
3	6,50	-781	41455	0	0	0,00
4	9,77	16393	41420	0	0	0,00
5	13,00	-814	39859	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-64060 (-64060)	10705	30590	-183053	34,18	42,22	2,86
2	3,61	22779 (48218)	10538	33425	152941	34,18	34,18	3,17
3	6,50	78737 (78848)	10359	19222	146304	34,18	34,18	1,86
4	9,39	25270 (48931)	10181	31648	152111	34,18	34,18	3,11
5	12,10	-56605 (-64060)	10013	28460	-182078	34,18	42,22	2,84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	37208	40843	0	0	6,03
2	3,61	26919	40819	0	0	0,00
3	6,50	934	40793	0	0	0,00
4	9,39	-25038	40767	0	0	0,00
5	12,10	-35341	40743	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - 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	0,65	-27588 (-34006)	60049	817917	-463188	44,23	38,20	13,62
2	4,50	-29552 (-35741)	48629	549544	-403901	38,20	38,20	11,30
3	8,35	-64060 (-64060)	37208	139169	-239602	38,20	38,20	3,74

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	6201	51392	0	0	0,00
2	4,50	-5979	49750	0	0	0,00
3	8,35	-10705	48108	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - 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	0,65	-39718 (-50684)	58182	426412	-371459	44,23	38,20	7,33
2	4,50	-28326 (-31882)	46762	616925	-420614	38,20	38,20	13,19
3	8,35	-56605 (-56605)	35341	154495	-247448	38,20	38,20	4,37

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-10595	51123	0	0	0,00
2	4,50	3436	49482	0	0	0,00
3	8,35	10013	47840	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (1060)	2649	1809308	279995	32,17	26,14	684,41
2	3,23	-32363 (-44009)	11563	38799	-147668	26,14	26,14	3,36
3	6,50	-46791 (-47639)	11324	34537	-145289	26,14	26,14	3,05
4	9,77	-26905 (-45934)	11085	35145	-145629	26,14	26,14	3,17
5	13,00	0 (-921)	-2753	-193598	37978	32,17	26,14	70,46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	942	40630	0	0	0,00
2	3,23	-10352	41917	0	0	0,00
3	6,50	-754	41882	0	0	0,00
4	9,77	16915	41848	0	0	0,00
5	13,00	-819	39853	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-65322 (-65322)	12135	34324	-184762	34,18	42,22	2,83
2	3,61	22247 (47862)	11968	38880	155490	34,18	34,18	3,25
3	6,50	78484 (78595)	11789	22151	147673	34,18	34,18	1,88
4	9,39	24780 (48603)	11611	36926	154577	34,18	34,18	3,18
5	12,10	-57787 (-65322)	11443	32195	-183787	34,18	42,22	2,81

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	37562	41047	0	0	6,03
2	3,61	27105	41023	0	0	0,00
3	6,50	941	40998	0	0	0,00
4	9,39	-25210	40972	0	0	0,00
5	12,10	-35680	40948	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - 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	0,65	-29892 (-39363)	60921	685189	-442717	44,23	38,20	11,25
2	4,50	-27120 (-33492)	49241	619254	-421192	38,20	38,20	12,58
3	8,35	-65322 (-65322)	37562	137195	-238591	38,20	38,20	3,65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	9150	51517	0	0	0,00
2	4,50	-6156	49838	0	0	0,00
3	8,35	-12135	48159	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - 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	0,65	-42165 (-56244)	59040	366281	-348936	44,23	38,20	6,20
2	4,50	-25870 (-29579)	47360	698327	-436146	38,20	38,20	14,74
3	8,35	-57787 (-57787)	35680	151995	-246168	38,20	38,20	4,26

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-13603	51247	0	0	0,00
2	4,50	3584	49568	0	0	0,00
3	8,35	11443	47889	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (1048)	2649	1803364	282407	32,17	26,14	682,13
2	3,23	-31880 (-43166)	11537	39584	-148107	26,14	26,14	3,43
3	6,50	-45806 (-46662)	11298	35279	-145704	26,14	26,14	3,12
4	9,77	-26422 (-45070)	11059	35828	-146010	26,14	26,14	3,24
5	13,00	0 (-909)	-2753	-193164	38240	32,17	26,14	70,30

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	932	40630	0	0	0,00
2	3,23	-10032	41913	0	0	0,00
3	6,50	-761	41878	0	0	0,00
4	9,77	16576	41844	0	0	0,00
5	13,00	-808	39853	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,90	-64923 (-64923)	12161	34637	-184905	34,18	42,22	2,85
2	3,61	21936 (47381)	11994	39425	155744	34,18	34,18	3,29
3	6,50	77915 (78027)	11815	22378	147779	34,18	34,18	1,89
4	9,39	24468 (48122)	11637	37437	154815	34,18	34,18	3,22
5	12,10	-57388 (-64923)	11469	32492	-183923	34,18	42,22	2,83

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,90	37216	41051	0	0	6,03
2	3,61	26926	41027	0	0	0,00
3	6,50	941	41001	0	0	0,00
4	9,39	-25031	40976	0	0	0,00
5	12,10	-35334	40952	0	0	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - 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	0,65	-29291 (-38734)	60056	686901	-443024	44,23	38,20	11,44
2	4,50	-26620 (-33019)	48636	621071	-421642	38,20	38,20	12,77
3	8,35	-64923 (-64923)	37216	136589	-238281	38,20	38,20	3,67

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	9124	51393	0	0	0,00
2	4,50	-6183	49751	0	0	0,00
3	8,35	-12161	48109	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - 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	0,65	-41564 (-55615)	58175	363919	-347908	44,23	38,20	6,26
2	4,50	-25369 (-29106)	46755	701466	-436680	38,20	38,20	15,00
3	8,35	-57388 (-57388)	35334	151372	-245849	38,20	38,20	4,28

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,65	-13576	51122	0	0	0,00
2	4,50	3610	49481	0	0	0,00
3	8,35	11469	47839	0	0	0,00

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° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,00	0	-35	32,17	26,14	0,0	1,1	0,0
2	3,23	-29537	7679	26,14	26,14	830,2	206,1	16,6
3	6,50	-47629	7679	26,14	26,14	1419,3	325,1	26,5
4	9,77	-32734	7679	26,14	26,14	934,2	227,2	18,4
5	13,00	0	-35	32,17	26,14	0,2	1,0	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,00	911	-0,04	0,00
2	3,23	-11048	-1,04	0,00
3	6,50	-2206	-0,21	0,00
4	9,77	15479	1,46	0,00
5	13,00	-853	0,04	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,90	-60211	9711	34,18	42,22	1370,8	443,5	35,6
2	3,61	25156	9711	34,18	34,18	204,2	628,2	16,4
3	6,50	79290	9711	34,18	34,18	608,4	2250,1	50,1
4	9,39	23744	9711	34,18	34,18	193,6	586,1	15,5
5	12,10	-60318	9711	34,18	42,22	1373,4	444,3	35,7

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,90	36706	4,11	6,03
2	3,61	26333	2,95	0,00
3	6,50	258	0,03	0,00
4	9,39	-25803	-2,89	0,00
5	12,10	-36190	-4,05	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - 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	0,65	-33395	59806	44,23	38,20	229,0	252,7	18,3
2	4,50	-30031	48256	38,20	38,20	249,7	231,6	16,9
3	8,35	-60211	36706	38,20	38,20	1057,1	428,5	33,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
-------------	-----	-----	----------	----------

1	0,65	7714	0,79	0,00
2	4,50	-4725	-0,48	0,00
3	8,35	-9711	-0,99	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - 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	0,65	-33501	59290	44,23	38,20	234,5	253,3	18,4
2	4,50	-30138	47740	38,20	38,20	255,7	232,2	17,0
3	8,35	-60318	36190	38,20	38,20	1065,2	428,6	33,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,65	-7714	-0,79	0,00
2	4,50	4725	0,48	0,00
3	8,35	9711	0,99	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	-35	32,17	26,14	0,0	1,1	0,0
2	3,23	-29537	7679	26,14	26,14	830,2	206,1	16,6
3	6,50	-47629	7679	26,14	26,14	1419,3	325,1	26,5
4	9,77	-32734	7679	26,14	26,14	934,2	227,2	18,4
5	13,00	0	-35	32,17	26,14	0,2	1,0	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	911	-0,04	0,00
2	3,23	-11048	-1,04	0,00
3	6,50	-2206	-0,21	0,00
4	9,77	15479	1,46	0,00
5	13,00	-853	0,04	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,90	-60211	9711	34,18	42,22	1370,8	443,5	35,6
2	3,61	25156	9711	34,18	34,18	204,2	628,2	16,4
3	6,50	79290	9711	34,18	34,18	608,4	2250,1	50,1
4	9,39	23744	9711	34,18	34,18	193,6	586,1	15,5
5	12,10	-60318	9711	34,18	42,22	1373,4	444,3	35,7

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,90	36706	4,11	6,03
2	3,61	26333	2,95	0,00
3	6,50	258	0,03	0,00
4	9,39	-25803	-2,89	0,00
5	12,10	-36190	-4,05	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - 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	0,65	-33395	59806	44,23	38,20	229,0	252,7	18,3
2	4,50	-30031	48256	38,20	38,20	249,7	231,6	16,9
3	8,35	-60211	36706	38,20	38,20	1057,1	428,5	33,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,65	7714	0,79	0,00
2	4,50	-4725	-0,48	0,00
3	8,35	-9711	-0,99	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - 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	0,65	-33501	59290	44,23	38,20	234,5	253,3	18,4
2	4,50	-30138	47740	38,20	38,20	255,7	232,2	17,0
3	8,35	-60318	36190	38,20	38,20	1065,2	428,6	33,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,65	-7714	-0,79	0,00
2	4,50	4725	0,48	0,00
3	8,35	9711	0,99	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	-35	32,17	26,14	0,0	1,1	0,0
2	3,23	-29537	7679	26,14	26,14	830,2	206,1	16,6
3	6,50	-47629	7679	26,14	26,14	1419,3	325,1	26,5
4	9,77	-32734	7679	26,14	26,14	934,2	227,2	18,4
5	13,00	0	-35	32,17	26,14	0,2	1,0	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	911	-0,04	0,00
2	3,23	-11048	-1,04	0,00
3	6,50	-2206	-0,21	0,00
4	9,77	15479	1,46	0,00
5	13,00	-853	0,04	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,90	-60211	9711	34,18	42,22	1370,8	443,5	35,6
2	3,61	25156	9711	34,18	34,18	204,2	628,2	16,4
3	6,50	79290	9711	34,18	34,18	608,4	2250,1	50,1
4	9,39	23744	9711	34,18	34,18	193,6	586,1	15,5
5	12,10	-60318	9711	34,18	42,22	1373,4	444,3	35,7

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
----	---	---	----------------	-----------------

1	0,90	36706	4,11	6,03
2	3,61	26333	2,95	0,00
3	6,50	258	0,03	0,00
4	9,39	-25803	-2,89	0,00
5	12,10	-36190	-4,05	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - 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	0,65	-33395	59806	44,23	38,20	229,0	252,7	18,3
2	4,50	-30031	48256	38,20	38,20	249,7	231,6	16,9
3	8,35	-60211	36706	38,20	38,20	1057,1	428,5	33,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,65	7714	0,79	0,00
2	4,50	-4725	-0,48	0,00
3	8,35	-9711	-0,99	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - 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	0,65	-33501	59290	44,23	38,20	234,5	253,3	18,4
2	4,50	-30138	47740	38,20	38,20	255,7	232,2	17,0
3	8,35	-60318	36190	38,20	38,20	1065,2	428,6	33,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,65	-7714	-0,79	0,00
2	4,50	4725	0,48	0,00
3	8,35	9711	0,99	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	-35	32,17	26,14	0,0	1,1	0,0
2	3,23	-29537	7679	26,14	26,14	830,2	206,1	16,6
3	6,50	-47629	7679	26,14	26,14	1419,3	325,1	26,5
4	9,77	-32734	7679	26,14	26,14	934,2	227,2	18,4
5	13,00	0	-35	32,17	26,14	0,2	1,0	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	911	-0,04	0,00
2	3,23	-11048	-1,04	0,00
3	6,50	-2206	-0,21	0,00
4	9,77	15479	1,46	0,00
5	13,00	-853	0,04	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,90	-60211	9711	34,18	42,22	1370,8	443,5	35,6
2	3,61	25156	9711	34,18	34,18	204,2	628,2	16,4
3	6,50	79290	9711	34,18	34,18	608,4	2250,1	50,1
4	9,39	23744	9711	34,18	34,18	193,6	586,1	15,5
5	12,10	-60318	9711	34,18	42,22	1373,4	444,3	35,7

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,90	36706	4,11	6,03
2	3,61	26333	2,95	0,00
3	6,50	258	0,03	0,00
4	9,39	-25803	-2,89	0,00
5	12,10	-36190	-4,05	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - 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	0,65	-33395	59806	44,23	38,20	229,0	252,7	18,3
2	4,50	-30031	48256	38,20	38,20	249,7	231,6	16,9
3	8,35	-60211	36706	38,20	38,20	1057,1	428,5	33,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,65	7714	0,79	0,00
2	4,50	-4725	-0,48	0,00
3	8,35	-9711	-0,99	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - 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	0,65	-33501	59290	44,23	38,20	234,5	253,3	18,4
2	4,50	-30138	47740	38,20	38,20	255,7	232,2	17,0
3	8,35	-60318	36190	38,20	38,20	1065,2	428,6	33,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,65	-7714	-0,79	0,00
2	4,50	4725	0,48	0,00
3	8,35	9711	0,99	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	-35	32,17	26,14	0,0	1,1	0,0
2	3,23	-29537	7679	26,14	26,14	830,2	206,1	16,6
3	6,50	-47629	7679	26,14	26,14	1419,3	325,1	26,5
4	9,77	-32734	7679	26,14	26,14	934,2	227,2	18,4
5	13,00	0	-35	32,17	26,14	0,2	1,0	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	911	-0,04	0,00
2	3,23	-11048	-1,04	0,00

3	6,50	-2206	-0,21	0,00
4	9,77	15479	1,46	0,00
5	13,00	-853	0,04	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,90	-60211	9711	34,18	42,22	1370,8	443,5	35,6
2	3,61	25156	9711	34,18	34,18	204,2	628,2	16,4
3	6,50	79290	9711	34,18	34,18	608,4	2250,1	50,1
4	9,39	23744	9711	34,18	34,18	193,6	586,1	15,5
5	12,10	-60318	9711	34,18	42,22	1373,4	444,3	35,7

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,90	36706	4,11	6,03
2	3,61	26333	2,95	0,00
3	6,50	258	0,03	0,00
4	9,39	-25803	-2,89	0,00
5	12,10	-36190	-4,05	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - 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	0,65	-33395	59806	44,23	38,20	229,0	252,7	18,3
2	4,50	-30031	48256	38,20	38,20	249,7	231,6	16,9
3	8,35	-60211	36706	38,20	38,20	1057,1	428,5	33,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,65	7714	0,79	0,00
2	4,50	-4725	-0,48	0,00
3	8,35	-9711	-0,99	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - 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	0,65	-33501	59290	44,23	38,20	234,5	253,3	18,4
2	4,50	-30138	47740	38,20	38,20	255,7	232,2	17,0
3	8,35	-60318	36190	38,20	38,20	1065,2	428,6	33,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,65	-7714	-0,79	0,00
2	4,50	4725	0,48	0,00
3	8,35	9711	0,99	0,00

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X _i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M _p	Momento, espresso 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° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,05	32,17	26,14	90598	-89422	20	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	3,23	26,14	26,14	89066	-89066	-29537	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	6,50	26,14	26,14	89066	-89066	-47629	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	9,77	26,14	26,14	89066	-89066	-32734	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	12,95	32,17	26,14	90598	-89422	16	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,90	34,18	42,22	67100	-68414	-60211	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	3,61	34,18	34,18	66721	-66721	25156	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	6,50	34,18	34,18	66721	-66721	79290	0,15	0,30	131,64	0,00066
4	9,39	34,18	34,18	66721	-66721	23744	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	12,10	34,18	42,22	67100	-68414	-60318	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	44,23	38,20	81230	-80145	-33395	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,50	38,20	38,20	79826	-79826	-30031	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,35	38,20	38,20	79826	-79826	-60211	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	44,23	38,20	81230	-80145	-33501	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,50	38,20	38,20	79826	-79826	-30138	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,35	38,20	38,20	79826	-79826	-60318	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,05	32,17	26,14	90598	-89422	20	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	3,23	26,14	26,14	89066	-89066	-29537	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	6,50	26,14	26,14	89066	-89066	-47629	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	9,77	26,14	26,14	89066	-89066	-32734	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	12,95	32,17	26,14	90598	-89422	16	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,90	34,18	42,22	67100	-68414	-60211	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	3,61	34,18	34,18	66721	-66721	25156	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	6,50	34,18	34,18	66721	-66721	79290	0,15	0,40	131,64	0,00066
4	9,39	34,18	34,18	66721	-66721	23744	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	12,10	34,18	42,22	67100	-68414	-60318	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
----	---	-----------------	-----------------	----------------	----------------	---	---	------------------	----------------	-----------------

1	0,65	44,23	38,20	81230	-80145	-33395	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,50	38,20	38,20	79826	-79826	-30031	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,35	38,20	38,20	79826	-79826	-60211	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	44,23	38,20	81230	-80145	-33501	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,50	38,20	38,20	79826	-79826	-30138	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,35	38,20	38,20	79826	-79826	-60318	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,05	32,17	26,14	90598	-89422	20	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	3,23	26,14	26,14	89066	-89066	-29537	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	6,50	26,14	26,14	89066	-89066	-47629	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	9,77	26,14	26,14	89066	-89066	-32734	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	12,95	32,17	26,14	90598	-89422	16	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,90	34,18	42,22	67100	-68414	-60211	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	3,61	34,18	34,18	66721	-66721	25156	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	6,50	34,18	34,18	66721	-66721	79290	0,15	0,40	131,64	0,00066
4	9,39	34,18	34,18	66721	-66721	23744	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	12,10	34,18	42,22	67100	-68414	-60318	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	44,23	38,20	81230	-80145	-33395	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,50	38,20	38,20	79826	-79826	-30031	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,35	38,20	38,20	79826	-79826	-60211	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	44,23	38,20	81230	-80145	-33501	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	4,50	38,20	38,20	79826	-79826	-30138	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	8,35	38,20	38,20	79826	-79826	-60318	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,05	32,17	26,14	90598	-89422	20	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	3,23	26,14	26,14	89066	-89066	-29537	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	6,50	26,14	26,14	89066	-89066	-47629	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	9,77	26,14	26,14	89066	-89066	-32734	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	12,95	32,17	26,14	90598	-89422	16	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,90	34,18	42,22	67100	-68414	-60211	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	3,61	34,18	34,18	66721	-66721	25156	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	6,50	34,18	34,18	66721	-66721	79290	0,15	100,00	131,64	0,00066
4	9,39	34,18	34,18	66721	-66721	23744	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	12,10	34,18	42,22	67100	-68414	-60318	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	44,23	38,20	81230	-80145	-33395	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,50	38,20	38,20	79826	-79826	-30031	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,35	38,20	38,20	79826	-79826	-60211	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	44,23	38,20	81230	-80145	-33501	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,50	38,20	38,20	79826	-79826	-30138	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,35	38,20	38,20	79826	-79826	-60318	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,05	32,17	26,14	90598	-89422	20	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	3,23	26,14	26,14	89066	-89066	-29537	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	6,50	26,14	26,14	89066	-89066	-47629	0,00	100,00	0,00	0,00000
4	9,77	26,14	26,14	89066	-89066	-32734	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	12,95	32,17	26,14	90598	-89422	16	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,90	34,18	42,22	67100	-68414	-60211	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	3,61	34,18	34,18	66721	-66721	25156	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	6,50	34,18	34,18	66721	-66721	79290	0,15	100,00	131,64	0,00066
4	9,39	34,18	34,18	66721	-66721	23744	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	12,10	34,18	42,22	67100	-68414	-60318	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	44,23	38,20	81230	-80145	-33395	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,50	38,20	38,20	79826	-79826	-30031	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,35	38,20	38,20	79826	-79826	-60211	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	44,23	38,20	81230	-80145	-33501	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,50	38,20	38,20	79826	-79826	-30138	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,35	38,20	38,20	79826	-79826	-60318	0,00	100,00	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	-0,0758	0,0795	0,2936	0,6517
3,23	-0,0765	0,0786	0,2454	0,5328
6,50	-0,0773	0,0773	0,2135	0,4668
9,77	-0,0786	0,0765	0,2417	0,5078
12,93	-0,0795	0,0758	0,2854	0,6085

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,90	-0,1356	0,1176	0,2886	0,6326
3,61	-0,1365	0,1171	0,3369	0,7845
6,50	-0,1374	0,1166	0,3639	0,8750
9,39	-0,1384	0,1161	0,3335	0,7627
12,10	-0,1393	0,1156	0,2817	0,5942

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,65	-0,0758	0,0795	0,2833	0,6201
4,50	-0,1564	0,0790	0,2865	0,6271
8,35	-0,1356	0,1176	0,2886	0,6326

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,65	-0,0795	0,0758	0,2764	0,5819
4,50	-0,0845	0,1411	0,2796	0,5888
8,35	-0,1393	0,1156	0,2817	0,5942

Inviluppo sollecitazioni nodali

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,00	0	0	551	1222	-2779	2649
3,23	12905	38803	-20794	-9876	7679	17131
6,50	42720	61741	-3650	2054	7679	17131
9,77	12196	43012	14324	22453	7679	17131
13,00	0	0	-1141	-535	-2779	2649

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,90	-80240	-18233	15563	48735	4426	12949
3,61	8555	33324	7711	35128	4594	12949
6,50	22678	105798	-672	941	4773	12949
9,39	8647	31426	-34409	-7680	4594	12949
12,10	-80367	-18118	-48034	-15542	4426	12949

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,65	-49017	-27588	6201	19163	38403	78765
4,50	-39754	-8405	-6468	2151	26983	63750
8,35	-80240	-18233	-12949	-4426	15563	48735

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,65	-48845	-27695	-19163	-6201	38383	78064
4,50	-39881	-8290	-2151	6468	26963	63049
8,35	-80367	-18118	4426	12949	15542	48034

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{\min} [kg/cmq]	σ_{\max} [kg/cmq]
0,00	1,47	3,26
3,23	1,23	2,66
6,50	1,07	2,33
9,77	1,21	2,54
13,00	1,43	3,04

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,00	32,17	26,14	50,37
3,23	26,14	26,14	2,56
6,50	26,14	26,14	2,11
9,77	26,14	26,14	2,10
13,00	32,17	26,14	50,00

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,00	40237	0	0	0,00
3,23	42720	0	0	0,00
6,50	42720	0	0	0,00
9,77	42720	0	0	0,00
13,00	40237	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,90	34,18	42,22	2,27
3,61	34,18	34,18	2,27
6,50	34,18	34,18	1,38
9,39	34,18	34,18	2,37
12,10	34,18	42,22	2,27

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,90	41164	750519	393393	6,03
3,61	40089	0	0	0,00
6,50	40089	0	0	0,00
9,39	40089	0	0	0,00
12,10	41164	750519	393393	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

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

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,65	44,23	38,20	6,27
4,50	38,20	38,20	8,73
8,35	38,20	38,20	3,04

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,65	50145	0	0	0,00
4,50	47986	0	0	0,00

8,35	45828	0	0	0,00
------	-------	---	---	------

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

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

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,65	44,23	38,20	6,20
4,50	38,20	38,20	8,65
8,35	38,20	38,20	3,02

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,65	50140	0	0	0,00
4,50	47982	0	0	0,00
8,35	45824	0	0	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,00	32,17	26,14	0,00	1,07	0,03
3,23	26,14	26,14	16,62	206,13	830,18
6,50	26,14	26,14	26,52	325,08	1419,29
9,77	26,14	26,14	18,37	227,20	934,20
13,00	32,17	26,14	0,00	0,96	0,17

X	τ _c	A _{sw}
0,00	0,0	0,00
3,23	-1,0	0,00
6,50	-0,2	0,00
9,77	1,5	0,00
13,00	0,0	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 110,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,90	34,18	42,22	35,61	443,50	1370,81
3,61	34,18	34,18	16,39	628,21	204,23
6,50	34,18	34,18	50,09	2250,13	608,40
9,39	34,18	34,18	15,50	586,06	193,59
12,10	34,18	42,22	35,68	444,25	1373,42

X	τ _c	A _{sw}
0,90	4,1	6,03
3,61	3,0	0,00
6,50	0,0	0,00
9,39	-2,9	0,00
12,10	-4,1	6,03

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

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

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,65	44,23	38,20	18,30	252,66	229,03

4,50	38,20	38,20	16,90	231,61	249,73
8,35	38,20	38,20	33,07	428,46	1057,06

Y	τ_c	A_{sw}
0,65	0,8	0,00
4,50	-0,5	0,00
8,35	-1,0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

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

Y	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0,65	44,23	38,20	18,36	253,29	234,46
4,50	38,20	38,20	16,96	232,24	255,75
8,35	38,20	38,20	33,10	428,60	1065,21

Y	τ_c	A_{sw}
0,65	-0,8	0,00
4,50	0,5	0,00
8,35	1,0	0,00