



S.P. N° 4 "DI PORTELLA DI POIRA": SAN CIPIRELLO - CORLEONE

LAVORI DI COMPLETAMENTO PER LA RIPRESA DEI TRATTI IN FRANA - IMPORTO DI EURO 5.350.000,00

CODICE UNICO DI PROGETTO (CUP): D87H20000120002

LIVELLO DI PROGETTAZIONE

PROGETTO ESECUTIVO

REVISIONE N.			

TITOLO ELABORATO

23 Relazione di Calcolo Scatolare

GRUPPO DI PROGETTAZIONE

IL PROGETTISTA

(Ing. Claudio Tascone)

data **03/06/2020**

protocollo **34732**

VISTO IL RUP
(Ing. Giacomina Maria Fasulo)

VERIFICA:

Come da rapporto conclusivo di cui all'art 26 del D. Lgs. n. 50 del 18 Aprile e s.m.in.

n. _____

del _____

IL RUP
(Ing. Giacomina Maria Fasulo)

VALIDAZIONE

n. _____

del _____

IL RUP
(Ing. Giacomina Maria Fasulo)

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 40.00°.

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

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

Spinta in presenza di falda

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

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

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

Spinta a Riposo

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

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione

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

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

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

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

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

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

Spinta in presenza di sisma - Metodo di Mononobe-Okabe

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

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

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

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

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

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

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

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

dove il coefficiente A vale

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

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

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

$$F_i = CW$$

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

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

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

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

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

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

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

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

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	3.00	[m]
Larghezza esterna	3.00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0.00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0.00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0.30	[m]
Spessore piedritto destro	0.30	[m]
Spessore fondazione	0.30	[m]
Spessore traverso	0.30	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	2.00	[m]
Peso di volume	16.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	40.00	[°]
Coesione	0	[kPa]

Strato di rinfiacco

Descrizione	Terreno di rinfiacco	
Peso di volume	16.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	40.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	26.67	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	0	[kPa/cm]

Strato di base

Descrizione	Terreno di base	
Peso di volume	16.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	27.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	20.00	[°]
Coesione	30	[kPa]
Costante di Winkler	490	[kPa/cm]
Tensione limite	196	[kPa]

Falda

Quota falda (rispetto al piano di posa)	1.00	[m]
---	------	-----

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R _{ck} calcestruzzo	40000	[kPa]
Peso specifico calcestruzzo	24.5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149080	[kPa]
Tensione di snervamento acciaio	431499	[kPa]
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 kN
 Coppie concentrate espressi in kNm
 Carichi distribuiti espressi in kN/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°6 (Spinta falda)

Condizione di carico n° 7 (Condizione 1)

Distr Terreno $X_i = -20.00$ $X_f = 20.00$ $V_{ni} = 20.00$ $V_{nf} = 20.00$

Impostazioni di progetto

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

Coefficiente di sicurezza calcestruzzo γ_c	1.50
Fattore riduzione da resistenza cubica a cilindrica	0.83
Fattore di riduzione per carichi di lungo periodo	0.85
Coefficiente di sicurezza acciaio	1.15
Coefficiente di sicurezza per la sezione	1.00

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

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

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 fcd 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 Esercizio

Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente poco aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

0.60 f_{ck}

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

0.45 f_{ck}

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

0.80 f_{yk}

Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

Apertura limite fessure $w_1=0.20$ $w_2=0.30$ $w_3=0.40$

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Copriferro sezioni 3.00 [cm]

Descrizione combinazioni di carico

Simbologia adottata

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

Norme Tecniche 2018

Simbologia adottata

γ_{G1sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ_{G1fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_{G2fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
$\gamma_{tan\phi'}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
$\gamma_{c'}$	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>		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.30	1.00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0.80	0.80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.50	1.30
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qisfav}	1.50	1.30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.35	1.15
Termici	Favorevole	γ_{efav}	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	γ_{esfav}	1.20	1.20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\phi'}$	1.00	1.25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	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_r	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>		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.00	1.00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0.00	0.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qisfav}	1.00	1.00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.00	1.00
Termici	Favorevole	γ_{efav}	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	γ_{esfav}	1.00	1.00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\phi'}$	1.00	1.00
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1.00	1.00
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.00
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1.00	1.00
Peso dell'unità di volume	γ_r	1.00	1.00

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

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

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
Spinta falda	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 1	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 5 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 6 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 7 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 9 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 10 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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

Combinazione n° 11 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 12 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 13 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 14 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 15 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 16 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 17 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 18 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 19 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 20 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 21 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 22 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 23 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 24 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 26 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 27 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 28 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 29 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 30 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 31 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 32 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 33 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 34 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 35 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X	ascisse (espresse in m) positive verso destra
Y	ordinate (espresse in m) positive verso l'alto
M	momento espresso in kNm
V	taglio espresso in kN
SN	sforzamento normale espresso in kN
ux	spostamento direzione X espresso in cm
uy	spostamento direzione Y espresso in cm
σ_r	pressione sul terreno espressa in kPa

Tipo di analisi

Pressione in calotta

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

Spinta sui piedritti

Pressione geostatica

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

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine	37.963254
Longitudine	13.177178
Comune	San Cipirello
Provincia	Palermo
Regione	Sicilia

Punti di interpolazione del reticolo

45838 - 46060 - 46061 - 45839

Tipo di opera

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

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	2.04 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.20
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00

Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50
 Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) $k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 24.98$
 Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v=0.50 * k_h = 12.49$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$ 0.74 [m/s²]
 Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.20
 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00
 Coefficiente riduzione (β_m) 1.00
 Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50
 Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) $k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 9.01$
 Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v=0.50 * k_h = 4.51$
 Forma diagramma incremento sismico Rettangolare

Spinta sismica Mononobe-Okabe

Angolo diffusione sovraccarico 40.00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0.200	0.000
2	0.256	0.000
3	0.200	0.000
4	0.256	0.000
5	0.200	0.365
6	0.200	0.396
7	0.200	0.396
8	0.200	0.365
9	0.200	0.365
10	0.200	0.396
11	0.200	0.396
12	0.200	0.365
13	0.200	0.396
14	0.200	0.365
15	0.200	0.396
16	0.200	0.365
17	0.200	0.396
18	0.200	0.365
19	0.200	0.396
20	0.200	0.365
21	0.200	0.000
22	0.200	0.000
23	0.200	0.000
24	0.200	0.259
25	0.200	0.242
26	0.200	0.259
27	0.200	0.242
28	0.200	0.259
29	0.200	0.242
30	0.200	0.259
31	0.200	0.242
32	0.200	0.259
33	0.200	0.242
34	0.200	0.259
35	0.200	0.242

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione 30
 Numero elementi trasverso 16
 Numero elementi piedritto sinistro 28
 Numero elementi piedritto destro 28
 Numero molle fondazione 31
 Numero molle piedritto sinistro 29
 Numero molle piedritto destro 29

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 41.6000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	31.68	41.6000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7.4294 [kPa]	Pressione inf. 18.5735 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 7.4294 [kPa]	Pressione inf. 18.5735 [kPa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7.5913 [kPa]	Pressione inf. 18.9783 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 7.5913 [kPa]	Pressione inf. 18.9783 [kPa]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 41.6000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	41.6000
-21.68	21.68	69.2776
21.68	31.68	41.6000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 12.3723 [kPa]	Pressione inf. 22.1683 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 12.3723 [kPa]	Pressione inf. 22.1683 [kPa]

Falda

Spinta	6.37[kN]
Sottospinta	12.75[kPa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	55.9872
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 13.2817 [kPa]	Pressione inf. 23.2912 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 13.2817 [kPa]	Pressione inf. 23.2912 [kPa]

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7.5696 [kPa]	Pressione inf. 7.5696 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.3529 [kPa]	Pressione inf. 9.3529 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.3529 [kPa]	Pressione inf. 9.3529 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7.5696 [kPa]	Pressione inf. 7.5696 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.9324 [kPa]	Pressione inf. 9.9324 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 12.2725 [kPa] Pressione inf. 12.2725 [kPa]

Falda

Spinta 4.90[kN]
Sottospinta 9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 12.2725 [kPa] Pressione inf. 12.2725 [kPa]

Falda

Spinta 4.90[kN]
Sottospinta 9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 9.9324 [kPa] Pressione inf. 9.9324 [kPa]

Falda

Spinta 4.90[kN]
Sottospinta 9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 9.3529 [kPa]	Pressione inf. 9.3529 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 7.5696 [kPa]	Pressione inf. 7.5696 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5.7149 [kPa]	Pressione inf. 14.2873 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 9.3529 [kPa]	Pressione inf. 9.3529 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 5.7149 [kPa] Pressione inf. 14.2873 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 5.7149 [kPa] Pressione inf. 14.2873 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 7.5696 [kPa] Pressione inf. 7.5696 [kPa]

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 12.2725 [kPa] Pressione inf. 12.2725 [kPa]

Falda

Spinta 4.90[kN]
 Sottospinta 9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 9.9324 [kPa] Pressione inf. 9.9324 [kPa]

Falda

Spinta 4.90[kN]
 Sottospinta 9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 12.2725 [kPa]	Pressione inf. 12.2725 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 9.9324 [kPa]	Pressione inf. 9.9324 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 3.8389 [kPa]	Pressione inf. 3.8389 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 2.6873 [kPa]	Pressione inf. 2.6873 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 3.8389 [kPa]	Pressione inf. 3.8389 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 2.6873 [kPa]	Pressione inf. 2.6873 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 3.8389 [kPa]	Pressione inf. 3.8389 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 2.6873 [kPa]	Pressione inf. 2.6873 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta 4.90[kN]
 Sottospinta 9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 3.8389 [kPa] Pressione inf. 3.8389 [kPa]

Falda

Spinta 4.90[kN]
 Sottospinta 9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9.0102 [kPa] Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 2.6873 [kPa] Pressione inf. 2.6873 [kPa]

Falda

Spinta 4.90[kN]
 Sottospinta 9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 3.8389 [kPa]	Pressione inf. 3.8389 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 2.6873 [kPa]	Pressione inf. 2.6873 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta	4.90[kN]
Sottospinta	9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 3.8389 [kPa]	Pressione inf. 3.8389 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta 4.90[kN]
Sottospinta 9.81[kPa]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 32.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-31.68	-21.68	32.0000
-21.68	21.68	50.4517
21.68	31.68	32.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9.0102 [kPa]	Pressione inf. 16.5455 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 2.6873 [kPa]	Pressione inf. 2.6873 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta 4.90[kN]
Sottospinta 9.81[kPa]

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.182
0.85	0.000	0.160
1.50	0.000	0.151
2.15	0.000	0.160
2.85	0.000	0.182

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.184
0.81	0.000	0.201
1.50	0.000	0.210
2.19	0.000	0.201
2.85	0.000	0.184

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.182
1.50	-0.015	0.183
2.85	0.000	0.184

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.182
1.50	0.015	0.183
2.85	0.000	0.184

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.139
0.85	0.000	0.123
1.50	0.000	0.116
2.15	0.000	0.123
2.85	0.000	0.139

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.141
0.81	0.000	0.153
1.50	0.000	0.159
2.19	0.000	0.153
2.85	0.000	0.141

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.139
1.50	-0.009	0.140
2.85	0.000	0.141

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.139
1.50	0.009	0.140
2.85	0.000	0.141

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.220

0.85	0.000	0.189
1.50	0.000	0.176
2.15	0.000	0.189
2.85	0.000	0.220

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.223
0.81	0.000	0.249
1.50	0.000	0.262
2.19	0.000	0.249
2.85	0.000	0.223

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.220
1.50	-0.021	0.222
2.85	0.000	0.223

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.220
1.50	0.021	0.222
2.85	0.000	0.223

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.175
0.85	0.000	0.151
1.50	0.000	0.141
2.15	0.000	0.151
2.85	0.000	0.175

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.177
0.81	0.000	0.197
1.50	0.000	0.206
2.19	0.000	0.197
2.85	0.000	0.177

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.175
1.50	-0.015	0.176
2.85	0.000	0.177

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.175
1.50	0.015	0.176
2.85	0.000	0.177

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.208	0.036
0.85	0.207	0.074
1.50	0.207	0.109
2.15	0.207	0.158
2.85	0.207	0.226

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.446	0.037
0.81	0.446	0.097
1.50	0.446	0.150
2.19	0.446	0.190
2.85	0.445	0.227

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.208	0.036
1.50	0.321	0.037
2.85	0.446	0.037

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.207	0.226
1.50	0.338	0.227
2.85	0.445	0.227

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.232	0.041
0.85	0.232	0.084
1.50	0.232	0.124
2.15	0.232	0.177
2.85	0.232	0.253

Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.499	0.043
0.81	0.499	0.109
1.50	0.499	0.167
2.19	0.499	0.213
2.85	0.499	0.255

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.232	0.041
1.50	0.359	0.042
2.85	0.499	0.043

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.232	0.253
1.50	0.378	0.254
2.85	0.499	0.255

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.232	0.041
0.85	0.232	0.084
1.50	0.232	0.124
2.15	0.232	0.177
2.85	0.232	0.253

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.499	0.043
0.81	0.499	0.109
1.50	0.499	0.167
2.19	0.499	0.213
2.85	0.499	0.255

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.232	0.041
1.50	0.359	0.042
2.85	0.499	0.043

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.232	0.253
1.50	0.378	0.254
2.85	0.499	0.255

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.208	0.036
0.85	0.207	0.074
1.50	0.207	0.109
2.15	0.207	0.158
2.85	0.207	0.226

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.446	0.037
0.81	0.446	0.097
1.50	0.446	0.150
2.19	0.446	0.190
2.85	0.445	0.227

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.208	0.036
1.50	0.321	0.037
2.85	0.446	0.037

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.207	0.226
1.50	0.338	0.227
2.85	0.445	0.227

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.240	0.043
0.85	0.240	0.084
1.50	0.240	0.124
2.15	0.240	0.181
2.85	0.240	0.263

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.517	0.045
0.81	0.516	0.119
1.50	0.516	0.181
2.19	0.516	0.227
2.85	0.516	0.266

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.240	0.043
1.50	0.369	0.045

2.85	0.517	0.045
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.240	0.263
1.50	0.394	0.264
2.85	0.516	0.266

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.273	0.045
0.85	0.273	0.093
1.50	0.273	0.138
2.15	0.272	0.203
2.85	0.272	0.294

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.587	0.047
0.81	0.586	0.129
1.50	0.586	0.199
2.19	0.586	0.251
2.85	0.586	0.297

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.273	0.045
1.50	0.420	0.046
2.85	0.587	0.047

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.272	0.294
1.50	0.446	0.296
2.85	0.586	0.297

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.273	0.045
0.85	0.273	0.093
1.50	0.273	0.138
2.15	0.272	0.203
2.85	0.272	0.294

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.587	0.047
0.81	0.586	0.129
1.50	0.586	0.199
2.19	0.586	0.251
2.85	0.586	0.297

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.273	0.045
1.50	0.420	0.046
2.85	0.587	0.047

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.272	0.294
1.50	0.446	0.296

2.85	0.586	0.297
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.240	0.043
0.85	0.240	0.084
1.50	0.240	0.124
2.15	0.240	0.181
2.85	0.240	0.263

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.517	0.045
0.81	0.516	0.119
1.50	0.516	0.181
2.19	0.516	0.227
2.85	0.516	0.266

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.240	0.043
1.50	0.369	0.045
2.85	0.517	0.045

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.240	0.263
1.50	0.394	0.264
2.85	0.516	0.266

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.232	0.253
0.85	-0.232	0.177
1.50	-0.232	0.124
2.15	-0.232	0.084
2.85	-0.232	0.041

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.499	0.255
0.81	-0.499	0.213
1.50	-0.499	0.167
2.19	-0.499	0.109
2.85	-0.499	0.043

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.232	0.253
1.50	-0.378	0.254
2.85	-0.499	0.255

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.232	0.041
1.50	-0.359	0.042
2.85	-0.499	0.043

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.207	0.226

0.85	-0.207	0.158
1.50	-0.207	0.109
2.15	-0.207	0.074
2.85	-0.208	0.036

Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.445	0.227
0.81	-0.446	0.190
1.50	-0.446	0.150
2.19	-0.446	0.097
2.85	-0.446	0.037

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.207	0.226
1.50	-0.338	0.227
2.85	-0.445	0.227

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.208	0.036
1.50	-0.321	0.037
2.85	-0.446	0.037

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.232	0.253
0.85	-0.232	0.177
1.50	-0.232	0.124
2.15	-0.232	0.084
2.85	-0.232	0.041

Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.499	0.255
0.81	-0.499	0.213
1.50	-0.499	0.167
2.19	-0.499	0.109
2.85	-0.499	0.043

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.232	0.253
1.50	-0.378	0.254
2.85	-0.499	0.255

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.232	0.041
1.50	-0.359	0.042
2.85	-0.499	0.043

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.207	0.226
0.85	-0.207	0.158
1.50	-0.207	0.109
2.15	-0.207	0.074
2.85	-0.208	0.036

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.445	0.227
0.81	-0.446	0.190
1.50	-0.446	0.150
2.19	-0.446	0.097
2.85	-0.446	0.037

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.207	0.226
1.50	-0.338	0.227
2.85	-0.445	0.227

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.208	0.036
1.50	-0.321	0.037
2.85	-0.446	0.037

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.272	0.294
0.85	-0.272	0.203
1.50	-0.273	0.138
2.15	-0.273	0.093
2.85	-0.273	0.045

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.586	0.297
0.81	-0.586	0.251
1.50	-0.586	0.199
2.19	-0.586	0.129
2.85	-0.587	0.047

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.272	0.294
1.50	-0.446	0.296
2.85	-0.586	0.297

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.273	0.045
1.50	-0.420	0.046
2.85	-0.587	0.047

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.240	0.263
0.85	-0.240	0.181
1.50	-0.240	0.124
2.15	-0.240	0.084
2.85	-0.240	0.043

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.516	0.266
0.81	-0.516	0.227
1.50	-0.516	0.181
2.19	-0.516	0.119
2.85	-0.517	0.045

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.240	0.263
1.50	-0.394	0.264
2.85	-0.516	0.266

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.240	0.043
1.50	-0.369	0.045
2.85	-0.517	0.045

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.272	0.294
0.85	-0.272	0.203
1.50	-0.273	0.138
2.15	-0.273	0.093
2.85	-0.273	0.045

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.586	0.297
0.81	-0.586	0.251
1.50	-0.586	0.199
2.19	-0.586	0.129
2.85	-0.587	0.047

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.272	0.294
1.50	-0.446	0.296
2.85	-0.586	0.297

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.273	0.045
1.50	-0.420	0.046
2.85	-0.587	0.047

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.240	0.263
0.85	-0.240	0.181
1.50	-0.240	0.124
2.15	-0.240	0.084
2.85	-0.240	0.043

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.516	0.266
0.81	-0.516	0.227
1.50	-0.516	0.181
2.19	-0.516	0.119
2.85	-0.517	0.045

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.240	0.263
1.50	-0.394	0.264

2.85	-0.516	0.266
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.240	0.043
1.50	-0.369	0.045
2.85	-0.517	0.045

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.163
0.85	0.000	0.140
1.50	0.000	0.130
2.15	0.000	0.140
2.85	0.000	0.163

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.165
0.81	0.000	0.184
1.50	0.000	0.193
2.19	0.000	0.184
2.85	0.000	0.165

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.163
1.50	-0.016	0.164
2.85	0.000	0.165

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.163
1.50	0.016	0.164
2.85	0.000	0.165

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.163
0.85	0.000	0.140
1.50	0.000	0.130
2.15	0.000	0.140
2.85	0.000	0.163

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.165
0.81	0.000	0.184
1.50	0.000	0.193
2.19	0.000	0.184
2.85	0.000	0.165

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.163
1.50	-0.016	0.164
2.85	0.000	0.165

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.163
1.50	0.016	0.164

2.85	0.000	0.165
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.163
0.85	0.000	0.140
1.50	0.000	0.130
2.15	0.000	0.140
2.85	0.000	0.163

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.165
0.81	0.000	0.184
1.50	0.000	0.193
2.19	0.000	0.184
2.85	0.000	0.165

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.163
1.50	-0.016	0.164
2.85	0.000	0.165

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.000	0.163
1.50	0.016	0.164
2.85	0.000	0.165

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.091	0.124
0.85	0.090	0.125
1.50	0.090	0.133
2.15	0.090	0.161
2.85	0.090	0.207

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.194	0.126
0.81	0.194	0.166
1.50	0.194	0.196
2.19	0.194	0.207
2.85	0.194	0.209

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.091	0.124
1.50	0.128	0.125
2.85	0.194	0.126

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.090	0.207
1.50	0.158	0.208
2.85	0.194	0.209

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.075	0.126

0.85	0.074	0.122
1.50	0.074	0.128
2.15	0.074	0.152
2.85	0.074	0.193

Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.160	0.128
0.81	0.160	0.164
1.50	0.159	0.189
2.19	0.159	0.197
2.85	0.159	0.196

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.075	0.126
1.50	0.103	0.127
2.85	0.160	0.128

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.074	0.193
1.50	0.133	0.195
2.85	0.159	0.196

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.090	0.207
0.85	-0.090	0.161
1.50	-0.090	0.133
2.15	-0.090	0.125
2.85	-0.091	0.124

Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.194	0.209
0.81	-0.194	0.207
1.50	-0.194	0.196
2.19	-0.194	0.166
2.85	-0.194	0.126

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.090	0.207
1.50	-0.158	0.208
2.85	-0.194	0.209

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.091	0.124
1.50	-0.128	0.125
2.85	-0.194	0.126

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.074	0.193
0.85	-0.074	0.152
1.50	-0.074	0.128
2.15	-0.074	0.122
2.85	-0.075	0.126

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.159	0.196
0.81	-0.159	0.197
1.50	-0.159	0.189
2.19	-0.160	0.164
2.85	-0.160	0.128

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.074	0.193
1.50	-0.133	0.195
2.85	-0.159	0.196

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.075	0.126
1.50	-0.103	0.127
2.85	-0.160	0.128

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.091	0.124
0.85	0.090	0.125
1.50	0.090	0.133
2.15	0.090	0.161
2.85	0.090	0.207

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.194	0.126
0.81	0.194	0.166
1.50	0.194	0.196
2.19	0.194	0.207
2.85	0.194	0.209

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.091	0.124
1.50	0.128	0.125
2.85	0.194	0.126

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.090	0.207
1.50	0.158	0.208
2.85	0.194	0.209

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.075	0.126
0.85	0.074	0.122
1.50	0.074	0.128
2.15	0.074	0.152
2.85	0.074	0.193

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.160	0.128
0.81	0.160	0.164
1.50	0.159	0.189
2.19	0.159	0.197
2.85	0.159	0.196

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.075	0.126
1.50	0.103	0.127
2.85	0.160	0.128

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.074	0.193
1.50	0.133	0.195
2.85	0.159	0.196

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.090	0.207
0.85	-0.090	0.161
1.50	-0.090	0.133
2.15	-0.090	0.125
2.85	-0.091	0.124

Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.194	0.209
0.81	-0.194	0.207
1.50	-0.194	0.196
2.19	-0.194	0.166
2.85	-0.194	0.126

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.090	0.207
1.50	-0.158	0.208
2.85	-0.194	0.209

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.091	0.124
1.50	-0.128	0.125
2.85	-0.194	0.126

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.074	0.193
0.85	-0.074	0.152
1.50	-0.074	0.128
2.15	-0.074	0.122
2.85	-0.075	0.126

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.159	0.196
0.81	-0.159	0.197
1.50	-0.159	0.189
2.19	-0.160	0.164
2.85	-0.160	0.128

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.074	0.193
1.50	-0.133	0.195

2.85	-0.159	0.196
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.075	0.126
1.50	-0.103	0.127
2.85	-0.160	0.128

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.091	0.124
0.85	0.090	0.125
1.50	0.090	0.133
2.15	0.090	0.161
2.85	0.090	0.207

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.194	0.126
0.81	0.194	0.166
1.50	0.194	0.196
2.19	0.194	0.207
2.85	0.194	0.209

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.091	0.124
1.50	0.128	0.125
2.85	0.194	0.126

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.090	0.207
1.50	0.158	0.208
2.85	0.194	0.209

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.075	0.126
0.85	0.074	0.122
1.50	0.074	0.128
2.15	0.074	0.152
2.85	0.074	0.193

Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.160	0.128
0.81	0.160	0.164
1.50	0.159	0.189
2.19	0.159	0.197
2.85	0.159	0.196

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.075	0.126
1.50	0.103	0.127
2.85	0.160	0.128

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	0.074	0.193
1.50	0.133	0.195

2.85	0.159	0.196
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.090	0.207
0.85	-0.090	0.161
1.50	-0.090	0.133
2.15	-0.090	0.125
2.85	-0.091	0.124

Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.194	0.209
0.81	-0.194	0.207
1.50	-0.194	0.196
2.19	-0.194	0.166
2.85	-0.194	0.126

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.090	0.207
1.50	-0.158	0.208
2.85	-0.194	0.209

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.091	0.124
1.50	-0.128	0.125
2.85	-0.194	0.126

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.074	0.193
0.85	-0.074	0.152
1.50	-0.074	0.128
2.15	-0.074	0.122
2.85	-0.075	0.126

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.159	0.196
0.81	-0.159	0.197
1.50	-0.159	0.189
2.19	-0.160	0.164
2.85	-0.160	0.128

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.074	0.193
1.50	-0.133	0.195
2.85	-0.159	0.196

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.15	-0.075	0.126
1.50	-0.103	0.127
2.85	-0.160	0.128

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.0247	-91.5393	22.7196
0.85	21.9010	-38.9981	22.7196
1.50	35.5040	3.4130	22.7196
2.15	21.9010	46.2448	22.7196
2.85	-26.0247	91.5393	22.7196

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-18.0785	69.0682	12.3579
0.81	16.5144	35.0823	12.3579
1.50	28.5426	0.0000	12.3579
2.19	16.5144	-35.0823	12.3579
2.85	-18.0785	-69.0682	12.3579

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.0247	22.7495	94.8846
1.50	-10.2028	1.8108	81.9764
2.85	-18.0785	-12.3579	69.0682

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.0247	-22.7495	94.8846
1.50	-10.2028	-1.8108	81.9764
2.85	-18.0785	12.3579	69.0682

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.0829	-70.4299	22.5125
0.85	15.8374	-30.0943	22.5125
1.50	26.3380	2.6345	22.5125
2.15	15.8374	35.6745	22.5125
2.85	-21.0829	70.4299	22.5125

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-14.8620	53.1294	13.3304
0.81	11.7479	26.9864	13.3304
1.50	21.0003	0.0000	13.3304
2.19	11.7479	-26.9864	13.3304
2.85	-14.8620	-53.1294	13.3304

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.0829	22.5422	72.9882
1.50	-5.8655	1.1471	63.0588
2.85	-14.8620	-13.3304	53.1294

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.0829	-22.5422	72.9882
1.50	-5.8655	-1.1471	63.0588
2.85	-14.8620	13.3304	53.1294

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-35.9184	-128.2008	32.9678

0.85	30.8613	-55.0845	32.9678
1.50	49.8084	3.9917	32.9678
2.15	30.8613	63.6584	32.9678
2.85	-35.9184	128.2008	32.9678

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-28.2223	106.4329	19.5575
0.81	25.0847	54.0612	19.5575
1.50	43.6199	0.0000	19.5575
2.19	25.0847	-54.0612	19.5575
2.85	-28.2223	-106.4329	19.5575

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-35.9184	33.0113	132.2494
1.50	-15.1315	1.2842	119.3411
2.85	-28.2223	-19.5575	106.4329

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-35.9184	-33.0113	132.2494
1.50	-15.1315	-1.2842	119.3411
2.85	-28.2223	19.5575	106.4329

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-30.0540	-102.1622	32.8197
0.85	23.2267	-44.0142	32.8197
1.50	38.3726	3.1968	32.8197
2.15	23.2267	50.8616	32.8197
2.85	-30.0540	102.1622	32.8197

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-24.0570	85.5122	21.4161
0.81	18.7718	43.4347	21.4161
1.50	33.6637	0.0000	21.4161
2.19	18.7718	-43.4347	21.4161
2.85	-24.0570	-85.5122	21.4161

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-30.0540	32.8630	105.3709
1.50	-9.3302	0.7435	95.4415
2.85	-24.0570	-21.4161	85.5122

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-30.0540	-32.8630	105.3709
1.50	-9.3302	-0.7435	95.4415
2.85	-24.0570	21.4161	85.5122

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-35.7923	-59.9720	19.8218
0.85	2.4794	-44.1958	21.1147
1.50	24.7626	-18.6890	22.3017
2.15	27.0972	20.1597	23.4886
2.85	-4.7345	73.7568	24.7815

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-3.2435	43.2540	12.4136
0.81	17.0089	17.7210	13.6339
1.50	20.1239	-8.6355	14.8935
2.19	5.1659	-34.9921	16.1531
2.85	-26.5594	-60.5250	17.3734

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-35.7923	39.9896	60.6329
1.50	-1.8318	11.1841	51.9434
2.85	-3.2435	-12.4136	43.2540

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.7345	-4.6726	77.9039
1.50	-8.2064	8.9542	69.2144
2.85	-26.5594	17.3734	60.5250

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-39.9055	-66.3604	21.6128
0.85	2.5673	-49.1513	22.9057
1.50	27.4399	-20.9732	24.0927
2.15	30.2227	22.1354	25.2796
2.85	-4.9352	81.6448	26.5725

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-2.5148	44.7754	13.0278
0.81	18.3430	18.0222	14.2481
1.50	21.2327	-9.5939	15.5077
2.19	5.1856	-37.2101	16.7673
2.85	-28.4184	-63.9633	17.9876

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-39.9055	44.1905	67.1140
1.50	-1.8990	12.9775	55.9447
2.85	-2.5148	-13.0278	44.7754

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.9352	-4.0584	86.3019
1.50	-9.2363	9.5684	75.1326
2.85	-28.4184	17.9876	63.9633

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-39.9055	-66.3604	21.6128
0.85	2.5673	-49.1513	22.9057
1.50	27.4399	-20.9732	24.0927
2.15	30.2227	22.1354	25.2796
2.85	-4.9352	81.6448	26.5725

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-2.5148	44.7754	13.0278
0.81	18.3430	18.0222	14.2481
1.50	21.2327	-9.5939	15.5077
2.19	5.1856	-37.2101	16.7673
2.85	-28.4184	-63.9633	17.9876

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-39.9055	44.1905	67.1140
1.50	-1.8990	12.9775	55.9447
2.85	-2.5148	-13.0278	44.7754

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.9352	-4.0584	86.3019
1.50	-9.2363	9.5684	75.1326
2.85	-28.4184	17.9876	63.9633

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-35.7923	-59.9720	19.8218
0.85	2.4794	-44.1958	21.1147
1.50	24.7626	-18.6890	22.3017
2.15	27.0972	20.1597	23.4886
2.85	-4.7345	73.7568	24.7815

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-3.2435	43.2540	12.4136
0.81	17.0089	17.7210	13.6339
1.50	20.1239	-8.6355	14.8935
2.19	5.1659	-34.9921	16.1531
2.85	-26.5594	-60.5250	17.3734

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-35.7923	39.9896	60.6329
1.50	-1.8318	11.1841	51.9434
2.85	-3.2435	-12.4136	43.2540

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.7345	-4.6726	77.9039
1.50	-8.2064	8.9542	69.2144
2.85	-26.5594	17.3734	60.5250

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-45.3843	-83.4743	28.6352
0.85	6.0569	-57.5836	29.9281
1.50	33.9291	-21.8089	31.1151
2.15	34.6994	29.4791	32.3020
2.85	-9.1426	99.2459	33.5949

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-8.6654	66.8939	18.8415
0.81	23.2195	29.1038	20.0617
1.50	29.8018	-9.9054	21.3213
2.19	9.6350	-48.9146	22.5809
2.85	-35.4100	-86.7047	23.8012

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-45.3843	52.0045	84.2728
1.50	-3.7321	12.3949	75.5833

2.85	-8.6654	-18.8415	66.8939
------	---------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-9.1426	-10.3077	104.0836
1.50	-11.3823	10.9334	95.3941
2.85	-35.4100	23.8012	86.7047

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-50.1953	-89.6299	30.8026
0.85	5.5881	-63.1517	32.0955
1.50	36.5268	-24.9050	33.2824
2.15	38.2164	30.9289	34.4694
2.85	-8.8197	107.3691	35.7623

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-7.6168	68.1161	19.8303
0.81	24.6748	29.1057	21.0506
1.50	30.8265	-11.1630	22.3102
2.19	9.3655	-51.4318	23.5698
2.85	-37.7570	-90.4422	24.7900

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-50.1953	57.3338	90.4548
1.50	-3.4809	14.5651	79.2854
2.85	-7.6168	-19.8303	68.1161

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-8.8197	-9.3189	112.7808
1.50	-12.3944	11.9222	101.6115
2.85	-37.7570	24.7900	90.4422

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-50.1953	-89.6299	30.8026
0.85	5.5881	-63.1517	32.0955
1.50	36.5268	-24.9050	33.2824
2.15	38.2164	30.9289	34.4694
2.85	-8.8197	107.3691	35.7623

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-7.6168	68.1161	19.8303
0.81	24.6748	29.1057	21.0506
1.50	30.8265	-11.1630	22.3102
2.19	9.3655	-51.4318	23.5698
2.85	-37.7570	-90.4422	24.7900

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-50.1953	57.3338	90.4548
1.50	-3.4809	14.5651	79.2854
2.85	-7.6168	-19.8303	68.1161

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-8.8197	-9.3189	112.7808
1.50	-12.3944	11.9222	101.6115

2.85	-37.7570	24.7900	90.4422
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-45.3843	-83.4743	28.6352
0.85	6.0569	-57.5836	29.9281
1.50	33.9291	-21.8089	31.1151
2.15	34.6994	29.4791	32.3020
2.85	-9.1426	99.2459	33.5949

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-8.6654	66.8939	18.8415
0.81	23.2195	29.1038	20.0617
1.50	29.8018	-9.9054	21.3213
2.19	9.6350	-48.9146	22.5809
2.85	-35.4100	-86.7047	23.8012

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-45.3843	52.0045	84.2728
1.50	-3.7321	12.3949	75.5833
2.85	-8.6654	-18.8415	66.8939

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-9.1426	-10.3077	104.0836
1.50	-11.3823	10.9334	95.3941
2.85	-35.4100	23.8012	86.7047

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.9352	-81.6448	26.5725
0.85	30.2227	-14.1020	25.2796
1.50	27.4399	26.5655	24.0927
2.15	2.5673	52.9503	22.9057
2.85	-39.9055	66.3604	21.6128

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-28.4184	63.9633	17.9876
0.81	5.1856	37.2101	16.7673
1.50	21.2327	9.5939	15.5077
2.19	18.3430	-18.0222	14.2481
2.85	-2.5148	-44.7754	13.0278

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.9352	4.0584	86.3019
1.50	-9.2363	-9.5684	75.1326
2.85	-28.4184	-17.9876	63.9633

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-39.9055	-44.1905	67.1140
1.50	-1.8990	-12.9775	55.9447
2.85	-2.5148	13.0278	44.7754

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.7345	-73.7568	24.7815

0.85	27.0972	-13.0213	23.4886
1.50	24.7626	23.6437	22.3017
2.15	2.4794	47.5515	21.1147
2.85	-35.7923	59.9720	19.8218

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.5594	60.5250	17.3734
0.81	5.1659	34.9921	16.1531
1.50	20.1239	8.6355	14.8935
2.19	17.0089	-17.7210	13.6339
2.85	-3.2435	-43.2540	12.4136

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.7345	4.6726	77.9039
1.50	-8.2064	-8.9542	69.2144
2.85	-26.5594	-17.3734	60.5250

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-35.7923	-39.9896	60.6329
1.50	-1.8318	-11.1841	51.9434
2.85	-3.2435	12.4136	43.2540

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.9352	-81.6448	26.5725
0.85	30.2227	-14.1020	25.2796
1.50	27.4399	26.5655	24.0927
2.15	2.5673	52.9503	22.9057
2.85	-39.9055	66.3604	21.6128

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-28.4184	63.9633	17.9876
0.81	5.1856	37.2101	16.7673
1.50	21.2327	9.5939	15.5077
2.19	18.3430	-18.0222	14.2481
2.85	-2.5148	-44.7754	13.0278

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.9352	4.0584	86.3019
1.50	-9.2363	-9.5684	75.1326
2.85	-28.4184	-17.9876	63.9633

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-39.9055	-44.1905	67.1140
1.50	-1.8990	-12.9775	55.9447
2.85	-2.5148	13.0278	44.7754

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.7345	-73.7568	24.7815
0.85	27.0972	-13.0213	23.4886
1.50	24.7626	23.6437	22.3017
2.15	2.4794	47.5515	21.1147
2.85	-35.7923	59.9720	19.8218

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.5594	60.5250	17.3734
0.81	5.1659	34.9921	16.1531
1.50	20.1239	8.6355	14.8935
2.19	17.0089	-17.7210	13.6339
2.85	-3.2435	-43.2540	12.4136

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-4.7345	4.6726	77.9039
1.50	-8.2064	-8.9542	69.2144
2.85	-26.5594	-17.3734	60.5250

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-35.7923	-39.9896	60.6329
1.50	-1.8318	-11.1841	51.9434
2.85	-3.2435	12.4136	43.2540

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-8.8197	-107.3691	35.7623
0.85	38.2164	-21.7590	34.4694
1.50	36.5268	31.1566	33.2824
2.15	5.5881	67.3479	32.0955
2.85	-50.1953	89.6299	30.8026

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-37.7570	90.4422	24.7900
0.81	9.3655	51.4318	23.5698
1.50	30.8265	11.1630	22.3102
2.19	24.6748	-29.1057	21.0506
2.85	-7.6168	-68.1161	19.8303

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-8.8197	9.3189	112.7808
1.50	-12.3944	-11.9222	101.6115
2.85	-37.7570	-24.7900	90.4422

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-50.1953	-57.3338	90.4548
1.50	-3.4809	-14.5651	79.2854
2.85	-7.6168	19.8303	68.1161

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-9.1426	-99.2459	33.5949
0.85	34.6994	-21.2752	32.3020
1.50	33.9291	27.4215	31.1151
2.15	6.0569	61.4065	29.9281
2.85	-45.3843	83.4743	28.6352

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-35.4100	86.7047	23.8012
0.81	9.6350	48.9146	22.5809
1.50	29.8018	9.9054	21.3213
2.19	23.2195	-29.1038	20.0617
2.85	-8.6654	-66.8939	18.8415

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-9.1426	10.3077	104.0836
1.50	-11.3823	-10.9334	95.3941
2.85	-35.4100	-23.8012	86.7047

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-45.3843	-52.0045	84.2728
1.50	-3.7321	-12.3949	75.5833
2.85	-8.6654	18.8415	66.8939

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-8.8197	-107.3691	35.7623
0.85	38.2164	-21.7590	34.4694
1.50	36.5268	31.1566	33.2824
2.15	5.5881	67.3479	32.0955
2.85	-50.1953	89.6299	30.8026

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-37.7570	90.4422	24.7900
0.81	9.3655	51.4318	23.5698
1.50	30.8265	11.1630	22.3102
2.19	24.6748	-29.1057	21.0506
2.85	-7.6168	-68.1161	19.8303

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-8.8197	9.3189	112.7808
1.50	-12.3944	-11.9222	101.6115
2.85	-37.7570	-24.7900	90.4422

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-50.1953	-57.3338	90.4548
1.50	-3.4809	-14.5651	79.2854
2.85	-7.6168	19.8303	68.1161

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-9.1426	-99.2459	33.5949
0.85	34.6994	-21.2752	32.3020
1.50	33.9291	27.4215	31.1151
2.15	6.0569	61.4065	29.9281
2.85	-45.3843	83.4743	28.6352

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-35.4100	86.7047	23.8012
0.81	9.6350	48.9146	22.5809
1.50	29.8018	9.9054	21.3213
2.19	23.2195	-29.1038	20.0617
2.85	-8.6654	-66.8939	18.8415

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-9.1426	10.3077	104.0836
1.50	-11.3823	-10.9334	95.3941

2.85	-35.4100	-23.8012	86.7047
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-45.3843	-52.0045	84.2728
1.50	-3.7321	-12.3949	75.5833
2.85	-8.6654	18.8415	66.8939

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.6497	-94.9054	24.6925
0.85	22.7873	-40.7862	24.6925
1.50	36.8151	2.9511	24.6925
2.15	22.7873	47.1249	24.6925
2.85	-26.6497	94.9054	24.6925

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.6860	78.0392	14.3436
0.81	18.4000	39.6390	14.3436
1.50	31.9905	0.0000	14.3436
2.19	18.4000	-39.6390	14.3436
2.85	-20.6860	-78.0392	14.3436

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.6497	24.7250	97.8980
1.50	-11.0999	1.0040	87.9686
2.85	-20.6860	-14.3436	78.0392

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.6497	-24.7250	97.8980
1.50	-11.0999	-1.0040	87.9686
2.85	-20.6860	14.3436	78.0392

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.6497	-94.9054	24.6925
0.85	22.7873	-40.7862	24.6925
1.50	36.8151	2.9511	24.6925
2.15	22.7873	47.1249	24.6925
2.85	-26.6497	94.9054	24.6925

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.6860	78.0392	14.3436
0.81	18.4000	39.6390	14.3436
1.50	31.9905	0.0000	14.3436
2.19	18.4000	-39.6390	14.3436
2.85	-20.6860	-78.0392	14.3436

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.6497	24.7250	97.8980
1.50	-11.0999	1.0040	87.9686
2.85	-20.6860	-14.3436	78.0392

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.6497	-24.7250	97.8980
1.50	-11.0999	-1.0040	87.9686

2.85	-20.6860	14.3436	78.0392
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.6497	-94.9054	24.6925
0.85	22.7873	-40.7862	24.6925
1.50	36.8151	2.9511	24.6925
2.15	22.7873	47.1249	24.6925
2.85	-26.6497	94.9054	24.6925

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.6860	78.0392	14.3436
0.81	18.4000	39.6390	14.3436
1.50	31.9905	0.0000	14.3436
2.19	18.4000	-39.6390	14.3436
2.85	-20.6860	-78.0392	14.3436

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.6497	24.7250	97.8980
1.50	-11.0999	1.0040	87.9686
2.85	-20.6860	-14.3436	78.0392

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.6497	-24.7250	97.8980
1.50	-11.0999	-1.0040	87.9686
2.85	-20.6860	14.3436	78.0392

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-34.4070	-93.2483	26.4987
0.85	17.1706	-48.2078	26.9652
1.50	36.7953	-6.2408	27.3935
2.15	27.9401	41.8377	27.8218
2.85	-20.7705	99.1536	28.2883

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-16.3088	74.7754	15.9267
0.81	20.5359	36.1550	16.3670
1.50	31.6595	-3.7112	16.8215
2.19	15.4462	-43.5774	17.2760
2.85	-26.3291	-82.1978	17.7164

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-34.4070	35.2966	95.5290
1.50	-8.6878	5.4983	85.1522
2.85	-16.3088	-15.9267	74.7754

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.7705	-19.5627	102.9515
1.50	-11.5859	3.2635	92.5747
2.85	-26.3291	17.7164	82.1978

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-32.2860	-91.1557	25.5089

0.85	17.6471	-45.8606	25.9754
1.50	35.9019	-4.6755	26.4037
2.15	26.4549	41.6049	26.8320
2.85	-21.1760	96.0926	27.2985

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-16.8637	74.4995	15.3631
0.81	19.9440	36.3194	15.8034
1.50	31.3361	-3.0923	16.2579
2.19	15.7031	-42.5040	16.7124
2.85	-25.2129	-80.6841	17.1528

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-32.2860	32.7508	93.4635
1.50	-8.9542	4.5072	83.9815
2.85	-16.8637	-15.3631	74.4995

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.1760	-20.1263	99.6480
1.50	-11.2305	2.6999	90.1661
2.85	-25.2129	17.1528	80.6841

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.7705	-99.1536	28.2883
0.85	27.9401	-34.5526	27.8218
1.50	36.7953	12.2675	27.3935
2.15	17.1706	53.8476	26.9652
2.85	-34.4070	93.2483	26.4987

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.3291	82.1978	17.7164
0.81	15.4462	43.5774	17.2760
1.50	31.6595	3.7112	16.8215
2.19	20.5359	-36.1550	16.3670
2.85	-16.3088	-74.7754	15.9267

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.7705	19.5627	102.9515
1.50	-11.5859	-3.2635	92.5747
2.85	-26.3291	-17.7164	82.1978

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-34.4070	-35.2966	95.5290
1.50	-8.6878	-5.4983	85.1522
2.85	-16.3088	15.9267	74.7754

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.1760	-96.0926	27.2985
0.85	26.4549	-34.7075	26.8320
1.50	35.9019	10.4708	26.4037
2.15	17.6471	51.4042	25.9754
2.85	-32.2860	91.1557	25.5089

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-25.2129	80.6841	17.1528
0.81	15.7031	42.5040	16.7124
1.50	31.3361	3.0923	16.2579
2.19	19.9440	-36.3194	15.8034
2.85	-16.8637	-74.4995	15.3631

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.1760	20.1263	99.6480
1.50	-11.2305	-2.6999	90.1661
2.85	-25.2129	-17.1528	80.6841

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-32.2860	-32.7508	93.4635
1.50	-8.9542	-4.5072	83.9815
2.85	-16.8637	15.3631	74.4995

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-34.4070	-93.2483	26.4987
0.85	17.1706	-48.2078	26.9652
1.50	36.7953	-6.2408	27.3935
2.15	27.9401	41.8377	27.8218
2.85	-20.7705	99.1536	28.2883

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-16.3088	74.7754	15.9267
0.81	20.5359	36.1550	16.3670
1.50	31.6595	-3.7112	16.8215
2.19	15.4462	-43.5774	17.2760
2.85	-26.3291	-82.1978	17.7164

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-34.4070	35.2966	95.5290
1.50	-8.6878	5.4983	85.1522
2.85	-16.3088	-15.9267	74.7754

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.7705	-19.5627	102.9515
1.50	-11.5859	3.2635	92.5747
2.85	-26.3291	17.7164	82.1978

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-32.2860	-91.1557	25.5089
0.85	17.6471	-45.8606	25.9754
1.50	35.9019	-4.6755	26.4037
2.15	26.4549	41.6049	26.8320
2.85	-21.1760	96.0926	27.2985

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-16.8637	74.4995	15.3631
0.81	19.9440	36.3194	15.8034
1.50	31.3361	-3.0923	16.2579
2.19	15.7031	-42.5040	16.7124
2.85	-25.2129	-80.6841	17.1528

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-32.2860	32.7508	93.4635
1.50	-8.9542	4.5072	83.9815
2.85	-16.8637	-15.3631	74.4995

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.1760	-20.1263	99.6480
1.50	-11.2305	2.6999	90.1661
2.85	-25.2129	17.1528	80.6841

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.7705	-99.1536	28.2883
0.85	27.9401	-34.5526	27.8218
1.50	36.7953	12.2675	27.3935
2.15	17.1706	53.8476	26.9652
2.85	-34.4070	93.2483	26.4987

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.3291	82.1978	17.7164
0.81	15.4462	43.5774	17.2760
1.50	31.6595	3.7112	16.8215
2.19	20.5359	-36.1550	16.3670
2.85	-16.3088	-74.7754	15.9267

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.7705	19.5627	102.9515
1.50	-11.5859	-3.2635	92.5747
2.85	-26.3291	-17.7164	82.1978

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-34.4070	-35.2966	95.5290
1.50	-8.6878	-5.4983	85.1522
2.85	-16.3088	15.9267	74.7754

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.1760	-96.0926	27.2985
0.85	26.4549	-34.7075	26.8320
1.50	35.9019	10.4708	26.4037
2.15	17.6471	51.4042	25.9754
2.85	-32.2860	91.1557	25.5089

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-25.2129	80.6841	17.1528
0.81	15.7031	42.5040	16.7124
1.50	31.3361	3.0923	16.2579
2.19	19.9440	-36.3194	15.8034
2.85	-16.8637	-74.4995	15.3631

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.1760	20.1263	99.6480
1.50	-11.2305	-2.6999	90.1661

2.85	-25.2129	-17.1528	80.6841
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-32.2860	-32.7508	93.4635
1.50	-8.9542	-4.5072	83.9815
2.85	-16.8637	15.3631	74.4995

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-34.4070	-93.2483	26.4987
0.85	17.1706	-48.2078	26.9652
1.50	36.7953	-6.2408	27.3935
2.15	27.9401	41.8377	27.8218
2.85	-20.7705	99.1536	28.2883

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-16.3088	74.7754	15.9267
0.81	20.5359	36.1550	16.3670
1.50	31.6595	-3.7112	16.8215
2.19	15.4462	-43.5774	17.2760
2.85	-26.3291	-82.1978	17.7164

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-34.4070	35.2966	95.5290
1.50	-8.6878	5.4983	85.1522
2.85	-16.3088	-15.9267	74.7754

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.7705	-19.5627	102.9515
1.50	-11.5859	3.2635	92.5747
2.85	-26.3291	17.7164	82.1978

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-32.2860	-91.1557	25.5089
0.85	17.6471	-45.8606	25.9754
1.50	35.9019	-4.6755	26.4037
2.15	26.4549	41.6049	26.8320
2.85	-21.1760	96.0926	27.2985

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-16.8637	74.4995	15.3631
0.81	19.9440	36.3194	15.8034
1.50	31.3361	-3.0923	16.2579
2.19	15.7031	-42.5040	16.7124
2.85	-25.2129	-80.6841	17.1528

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-32.2860	32.7508	93.4635
1.50	-8.9542	4.5072	83.9815
2.85	-16.8637	-15.3631	74.4995

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.1760	-20.1263	99.6480
1.50	-11.2305	2.6999	90.1661

2.85	-25.2129	17.1528	80.6841
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.7705	-99.1536	28.2883
0.85	27.9401	-34.5526	27.8218
1.50	36.7953	12.2675	27.3935
2.15	17.1706	53.8476	26.9652
2.85	-34.4070	93.2483	26.4987

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-26.3291	82.1978	17.7164
0.81	15.4462	43.5774	17.2760
1.50	31.6595	3.7112	16.8215
2.19	20.5359	-36.1550	16.3670
2.85	-16.3088	-74.7754	15.9267

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-20.7705	19.5627	102.9515
1.50	-11.5859	-3.2635	92.5747
2.85	-26.3291	-17.7164	82.1978

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-34.4070	-35.2966	95.5290
1.50	-8.6878	-5.4983	85.1522
2.85	-16.3088	15.9267	74.7754

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.1760	-96.0926	27.2985
0.85	26.4549	-34.7075	26.8320
1.50	35.9019	10.4708	26.4037
2.15	17.6471	51.4042	25.9754
2.85	-32.2860	91.1557	25.5089

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-25.2129	80.6841	17.1528
0.81	15.7031	42.5040	16.7124
1.50	31.3361	3.0923	16.2579
2.19	19.9440	-36.3194	15.8034
2.85	-16.8637	-74.4995	15.3631

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-21.1760	20.1263	99.6480
1.50	-11.2305	-2.6999	90.1661
2.85	-25.2129	-17.1528	80.6841

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-32.2860	-32.7508	93.4635
1.50	-8.9542	-4.5072	83.9815
2.85	-16.8637	15.3631	74.4995

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	89
0.85	79
1.50	74
2.15	79
2.85	89

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	68
0.85	60
1.50	57
2.15	60
2.85	68

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	108
0.85	93
1.50	86
2.15	93
2.85	108

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	86
0.85	74
1.50	69
2.15	74
2.85	86

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	18
0.85	36
1.50	54
2.15	77
2.85	111

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	20
0.85	41
1.50	61
2.15	87
2.85	124

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	20
0.85	41
1.50	61
2.15	87
2.85	124

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	18
0.85	36
1.50	54
2.15	77
2.85	111

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	21
0.85	41
1.50	61
2.15	89
2.85	129

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	22
0.85	45
1.50	68
2.15	99
2.85	144

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	22
0.85	45
1.50	68
2.15	99
2.85	144

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	21
0.85	41
1.50	61
2.15	89
2.85	129

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	124
0.85	87
1.50	61
2.15	41
2.85	20

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	111
0.85	77
1.50	54
2.15	36
2.85	18

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	124
0.85	87
1.50	61
2.15	41
2.85	20

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	111
0.85	77
1.50	54
2.15	36
2.85	18

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	144
0.85	99
1.50	68
2.15	45

2.85 22

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	129
0.85	89
1.50	61
2.15	41
2.85	21

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	144
0.85	99
1.50	68
2.15	45
2.85	22

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	129
0.85	89
1.50	61
2.15	41
2.85	21

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	80
0.85	69
1.50	64
2.15	69
2.85	80

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	80
0.85	69
1.50	64
2.15	69
2.85	80

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	80
0.85	69
1.50	64
2.15	69
2.85	80

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	61
0.85	61
1.50	65
2.15	79
2.85	101

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	62
0.85	60
1.50	63
2.15	75
2.85	95

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [kPa]
-------	------------------

0.15	101
0.85	79
1.50	65
2.15	61
2.85	61

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	95
0.85	75
1.50	63
2.15	60
2.85	62

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	61
0.85	61
1.50	65
2.15	79
2.85	101

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	62
0.85	60
1.50	63
2.15	75
2.85	95

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	101
0.85	79
1.50	65
2.15	61
2.85	61

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	95
0.85	75
1.50	63
2.15	60
2.85	62

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	61
0.85	61
1.50	65
2.15	79
2.85	101

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	62
0.85	60
1.50	63
2.15	75
2.85	95

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [kPa]
0.15	101
0.85	79
1.50	65
2.15	61
2.85	61

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_v [kPa]
0.15	95
0.85	75
1.50	63
2.15	60
2.85	62

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kNm
V	Taglio, espresso in kN
N	Sforzo normale, espresso in kN
N_u	Sforzo normale ultimo, espressa in kN
M_u	Momento ultimo, espressa in kNm
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 kN
V_{Rcd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN
V_{Rsd}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0.15	26.02 (26.02)	22.72	76.16	87.24	8.04	8.04	3.35
2	0.85	-21.90 (-31.38)	22.72	61.92	-85.52	8.04	8.04	2.73
3	1.50	-35.50 (-35.50)	22.72	54.12	-84.57	8.04	8.04	2.38
4	2.15	-21.90 (-33.14)	22.72	58.33	-85.08	8.04	8.04	2.57
5	2.85	26.02 (26.02)	22.72	76.16	87.24	8.04	8.04	3.35

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-91.54	0.00	189.04	1130.46	2.065
2	0.85	0.00	-39.00	142.72	0.00	0.00	3.660
3	1.50	0.00	3.41	142.72	0.00	0.00	41.815
4	2.15	0.00	46.24	142.72	0.00	0.00	3.086
5	2.85	2.01	91.54	0.00	189.04	1130.46	2.065

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0.15	-18.08 (-18.08)	12.36	71.98	-105.31	10.05	10.05	5.82
2	0.81	16.51 (25.04)	12.36	50.72	102.76	10.05	10.05	4.10
3	1.50	28.54 (28.54)	12.36	44.15	101.98	10.05	10.05	3.57
4	2.19	16.51 (25.04)	12.36	50.72	102.76	10.05	10.05	4.10
5	2.85	-18.08 (-18.08)	12.36	71.98	-105.31	10.05	10.05	5.82

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	69.07	142.07	0.00	0.00	2.057
2	0.81	0.00	35.08	142.07	0.00	0.00	4.050
3	1.50	0.00	0.00	142.07	0.00	0.00	100.000
4	2.19	0.00	-35.08	142.07	0.00	0.00	4.050
5	2.85	0.00	-69.07	142.07	0.00	0.00	2.057

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0.15	-26.02 (-26.02)	94.88	625.10	-171.45	10.05	10.05	6.59
2	1.50	-10.20 (-10.64)	81.98	2219.73	-288.18	10.05	10.05	27.08
3	2.85	-18.08 (-21.08)	69.07	520.89	-158.99	10.05	10.05	7.54

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	22.75	153.21	0.00	0.00	6.735
2	1.50	0.00	1.81	151.47	0.00	0.00	83.645
3	2.85	0.00	-12.36	149.72	0.00	0.00	12.116

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-26.02 (-26.02)	94.88	625.10	-171.45	10.05	10.05	6.59
2	1.50	-10.20 (-10.64)	81.98	2219.73	-288.18	10.05	10.05	27.08
3	2.85	-18.08 (-21.08)	69.07	520.89	-158.99	10.05	10.05	7.54

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-22.75	153.21	0.00	0.00	6.735
2	1.50	0.00	-1.81	151.47	0.00	0.00	83.645
3	2.85	0.00	12.36	149.72	0.00	0.00	12.116

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	21.08 (21.08)	22.51	95.67	89.60	8.04	8.04	4.25
2	0.85	-15.84 (-23.15)	22.51	85.99	-88.43	8.04	8.04	3.82
3	1.50	-26.34 (-26.34)	22.51	74.38	-87.02	8.04	8.04	3.30
4	2.15	-15.84 (-24.51)	22.51	80.64	-87.78	8.04	8.04	3.58
5	2.85	21.08 (21.08)	22.51	95.67	89.60	8.04	8.04	4.25

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-70.43	0.00	189.04	1130.42	2.684
2	0.85	0.00	-30.09	142.69	0.00	0.00	4.741
3	1.50	0.00	2.63	142.69	0.00	0.00	54.161
4	2.15	0.00	35.67	142.69	0.00	0.00	4.000
5	2.85	2.01	70.43	0.00	189.04	1130.42	2.684

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-14.86 (-14.86)	13.33	97.15	-108.32	10.05	10.05	7.29
2	0.81	11.75 (18.31)	13.33	77.13	105.92	10.05	10.05	5.79
3	1.50	21.00 (21.00)	13.33	66.42	104.64	10.05	10.05	4.98
4	2.19	11.75 (18.31)	13.33	77.13	105.92	10.05	10.05	5.79
5	2.85	-14.86 (-14.86)	13.33	97.15	-108.32	10.05	10.05	7.29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	53.13	142.20	0.00	0.00	2.676
2	0.81	0.00	26.99	142.20	0.00	0.00	5.269
3	1.50	0.00	0.00	142.20	0.00	0.00	100.000
4	2.19	0.00	-26.99	142.20	0.00	0.00	5.269
5	2.85	0.00	-53.13	142.20	0.00	0.00	2.676

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-21.08 (-21.08)	72.99	571.27	-165.01	10.05	10.05	7.83
2	1.50	-5.87 (-6.14)	63.06	2950.76	-287.51	10.05	10.05	46.79
3	2.85	-14.86 (-18.10)	53.13	437.32	-148.99	10.05	10.05	8.23

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	22.54	150.25	0.00	0.00	6.665
2	1.50	0.00	1.15	148.91	0.00	0.00	129.811
3	2.85	0.00	-13.33	147.57	0.00	0.00	11.070

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-21.08 (-21.08)	72.99	571.27	-165.01	10.05	10.05	7.83
2	1.50	-5.87 (-6.14)	63.06	2950.76	-287.51	10.05	10.05	46.79
3	2.85	-14.86 (-18.10)	53.13	437.32	-148.99	10.05	10.05	8.23

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-22.54	150.25	0.00	0.00	6.665
2	1.50	0.00	-1.15	148.91	0.00	0.00	129.811
3	2.85	0.00	13.33	147.57	0.00	0.00	11.070

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	35.92 (35.92)	32.97	80.56	87.77	8.04	8.04	2.44
2	0.85	-30.86 (-44.25)	32.97	63.90	-85.76	8.04	8.04	1.94
3	1.50	-49.81 (-49.81)	32.97	56.14	-84.82	8.04	8.04	1.70
4	2.15	-30.86 (-46.33)	32.97	60.75	-85.38	8.04	8.04	1.84
5	2.85	35.92 (35.92)	32.97	80.56	87.77	8.04	8.04	2.44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-128.20	0.00	189.04	1132.47	1.475
2	0.85	0.00	-55.08	144.10	0.00	0.00	2.616
3	1.50	0.00	3.99	144.10	0.00	0.00	36.100
4	2.15	0.00	63.66	144.10	0.00	0.00	2.264
5	2.85	2.01	128.20	0.00	189.04	1132.47	1.475

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-28.22 (-28.22)	19.56	73.06	-105.43	10.05	10.05	3.74
2	0.81	25.08 (38.22)	19.56	52.70	103.00	10.05	10.05	2.69
3	1.50	43.62 (43.62)	19.56	45.81	102.18	10.05	10.05	2.34
4	2.19	25.08 (38.22)	19.56	52.70	103.00	10.05	10.05	2.69
5	2.85	-28.22 (-28.22)	19.56	73.06	-105.43	10.05	10.05	3.74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	106.43	143.04	0.00	0.00	1.344
2	0.81	0.00	54.06	143.04	0.00	0.00	2.646
3	1.50	0.00	0.00	143.04	0.00	0.00	100.000
4	2.19	0.00	-54.06	143.04	0.00	0.00	2.646
5	2.85	0.00	-106.43	143.04	0.00	0.00	1.344

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-35.92 (-35.92)	132.25	636.13	-172.77	10.05	10.05	4.81
2	1.50	-15.13 (-15.44)	119.34	2228.71	-288.41	10.05	10.05	18.68
3	2.85	-28.22 (-32.97)	106.43	508.32	-157.49	10.05	10.05	4.78

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	33.01	158.25	0.00	0.00	4.794
2	1.50	0.00	1.28	156.51	0.00	0.00	121.872
3	2.85	0.00	-19.56	154.77	0.00	0.00	7.913

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-35.92 (-35.92)	132.25	636.13	-172.77	10.05	10.05	4.81
2	1.50	-15.13 (-15.44)	119.34	2228.71	-288.41	10.05	10.05	18.68
3	2.85	-28.22 (-32.97)	106.43	508.32	-157.49	10.05	10.05	4.78

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-33.01	158.25	0.00	0.00	4.794
2	1.50	0.00	-1.28	156.51	0.00	0.00	121.872
3	2.85	0.00	19.56	154.77	0.00	0.00	7.913

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	30.05 (30.05)	32.82	98.17	89.90	8.04	8.04	2.99
2	0.85	-23.23 (-33.92)	32.82	85.50	-88.37	8.04	8.04	2.61
3	1.50	-38.37 (-38.37)	32.82	74.44	-87.03	8.04	8.04	2.27
4	2.15	-23.23 (-35.59)	32.82	81.00	-87.82	8.04	8.04	2.47
5	2.85	30.05 (30.05)	32.82	98.17	89.90	8.04	8.04	2.99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-102.16	0.00	189.04	1132.44	1.850
2	0.85	0.00	-44.01	144.08	0.00	0.00	3.273
3	1.50	0.00	3.20	144.08	0.00	0.00	45.070
4	2.15	0.00	50.86	144.08	0.00	0.00	2.833
5	2.85	2.01	102.16	0.00	189.04	1132.44	1.850

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-24.06 (-24.06)	21.42	96.34	-108.22	10.05	10.05	4.50
2	0.81	18.77 (29.33)	21.42	77.37	105.95	10.05	10.05	3.61
3	1.50	33.66 (33.66)	21.42	66.58	104.66	10.05	10.05	3.11
4	2.19	18.77 (29.33)	21.42	77.37	105.95	10.05	10.05	3.61
5	2.85	-24.06 (-24.06)	21.42	96.34	-108.22	10.05	10.05	4.50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	85.51	143.29	0.00	0.00	1.676
2	0.81	0.00	43.43	143.29	0.00	0.00	3.299
3	1.50	0.00	0.00	143.29	0.00	0.00	100.000
4	2.19	0.00	-43.43	143.29	0.00	0.00	3.299
5	2.85	0.00	-85.51	143.29	0.00	0.00	1.676

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-30.05 (-30.05)	105.37	583.80	-166.51	10.05	10.05	5.54
2	1.50	-9.33 (-9.51)	95.44	2903.27	-289.31	10.05	10.05	30.42
3	2.85	-24.06 (-29.26)	85.51	434.40	-148.65	10.05	10.05	5.08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	32.86	154.62	0.00	0.00	4.705
2	1.50	0.00	0.74	153.28	0.00	0.00	206.162
3	2.85	0.00	-21.42	151.94	0.00	0.00	7.095

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-30.05 (-30.05)	105.37	583.80	-166.51	10.05	10.05	5.54
2	1.50	-9.33 (-9.51)	95.44	2903.27	-289.31	10.05	10.05	30.42
3	2.85	-24.06 (-29.26)	85.51	434.40	-148.65	10.05	10.05	5.08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-32.86	154.62	0.00	0.00	4.705
2	1.50	0.00	-0.74	153.28	0.00	0.00	206.162
3	2.85	0.00	21.42	151.94	0.00	0.00	7.095

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	35.79 (35.79)	19.82	46.31	83.63	8.04	8.04	2.34
2	0.85	-2.48 (-13.22)	21.11	154.47	-96.71	8.04	8.04	7.32
3	1.50	-24.76 (-29.10)	22.30	65.90	-86.00	8.04	8.04	2.95
4	2.15	-27.10 (-29.10)	23.49	69.79	-86.47	8.04	8.04	2.97
5	2.85	4.73 (22.66)	24.78	98.35	89.92	8.04	8.04	3.97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-59.97	0.00	189.04	1129.90	3.152

2	0.85	0.00	-44.20	142.50	0.00	0.00		3.224
3	1.50	0.00	-18.69	142.66	0.00	0.00		7.633
4	2.15	0.00	20.16	142.82	0.00	0.00		7.084
5	2.85	2.01	73.76	0.00	189.04	1130.86		2.563

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-3.24 (-13.75)	12.41	97.83	-108.40	10.05	10.05	7.88
2	0.81	17.01 (21.04)	13.63	67.92	104.82	10.05	10.05	4.98
3	1.50	20.12 (21.04)	14.89	74.78	105.64	10.05	10.05	5.02
4	2.19	5.17 (13.67)	16.15	133.08	112.61	10.05	10.05	8.24
5	2.85	-26.56 (-26.56)	17.37	68.62	-104.90	10.05	10.05	3.95

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	43.25	142.07	0.00	0.00	3.285
2	0.81	0.00	17.72	142.24	0.00	0.00	8.027
3	1.50	0.00	-8.64	142.41	0.00	0.00	16.491
4	2.19	0.00	-34.99	142.58	0.00	0.00	4.075
5	2.85	0.00	-60.52	142.74	0.00	0.00	2.358

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-35.79 (-35.79)	60.63	205.42	-121.26	10.05	10.05	3.39
2	1.50	-1.83 (-4.55)	51.94	3181.19	-278.63	10.05	10.05	61.24
3	2.85	-3.24 (-6.26)	43.25	1911.31	-276.62	10.05	10.05	44.19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	39.99	148.58	0.00	0.00	3.716
2	1.50	0.00	11.18	147.41	0.00	0.00	13.180
3	2.85	0.00	-12.41	146.24	0.00	0.00	11.780

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-4.73 (-5.87)	77.90	3503.30	-263.97	10.05	10.05	44.97
2	1.50	-8.21 (-10.38)	69.21	1815.80	-272.37	10.05	10.05	26.23
3	2.85	-26.56 (-26.56)	60.52	302.91	-132.92	10.05	10.05	5.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-4.67	150.92	0.00	0.00	32.298
2	1.50	0.00	8.95	149.74	0.00	0.00	16.723
3	2.85	0.00	17.37	148.57	0.00	0.00	8.552

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	39.91 (39.91)	21.61	45.22	83.50	8.04	8.04	2.09
2	0.85	-2.57 (-14.51)	22.91	152.22	-96.44	8.04	8.04	6.65
3	1.50	-27.44 (-32.37)	24.09	63.83	-85.75	8.04	8.04	2.65
4	2.15	-30.22 (-32.37)	25.28	67.30	-86.17	8.04	8.04	2.66
5	2.85	4.94 (24.77)	26.57	96.16	89.66	8.04	8.04	3.62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-66.36	0.00	189.04	1130.25	2.849
2	0.85	0.00	-49.15	142.74	0.00	0.00	2.904
3	1.50	0.00	-20.97	142.90	0.00	0.00	6.814
4	2.15	0.00	22.14	143.06	0.00	0.00	6.463
5	2.85	2.01	81.64	0.00	189.04	1131.22	2.315

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-2.51 (-13.40)	13.03	106.42	-109.42	10.05	10.05	8.17
2	0.81	18.34 (22.29)	14.25	66.94	104.70	10.05	10.05	4.70
3	1.50	21.23 (22.29)	15.51	73.40	105.47	10.05	10.05	4.73
4	2.19	5.19 (14.23)	16.77	132.65	112.56	10.05	10.05	7.91
5	2.85	-28.42 (-28.42)	17.99	66.22	-104.62	10.05	10.05	3.68

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	44.78	142.16	0.00	0.00	3.175
2	0.81	0.00	18.02	142.32	0.00	0.00	7.897
3	1.50	0.00	-9.59	142.49	0.00	0.00	14.852
4	2.19	0.00	-37.21	142.66	0.00	0.00	3.834
5	2.85	0.00	-63.96	142.83	0.00	0.00	2.233

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-39.91 (-39.91)	67.11	203.57	-121.04	10.05	10.05	3.03
2	1.50	-1.90 (-5.05)	55.94	3114.72	-281.30	10.05	10.05	55.67
3	2.85	-2.51 (-5.68)	44.78	2284.41	-289.82	10.05	10.05	51.02

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	44.19	149.46	0.00	0.00	3.382
2	1.50	0.00	12.98	147.95	0.00	0.00	11.401
3	2.85	0.00	-13.03	146.44	0.00	0.00	11.241

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-4.94 (-5.92)	86.30	3695.14	-253.53	10.05	10.05	42.82
2	1.50	-9.24 (-11.56)	75.13	1750.36	-269.35	10.05	10.05	23.30
3	2.85	-28.42 (-28.42)	63.96	297.80	-132.31	10.05	10.05	4.66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-4.06	152.05	0.00	0.00	37.465

2	1.50	0.00	9.57	150.54	0.00	0.00	15.733
3	2.85	0.00	17.99	149.03	0.00	0.00	8.285

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	39.91 (39.91)	21.61	45.22	83.50	8.04	8.04	2.09
2	0.85	-2.57 (-14.51)	22.91	152.22	-96.44	8.04	8.04	6.65
3	1.50	-27.44 (-32.37)	24.09	63.83	-85.75	8.04	8.04	2.65
4	2.15	-30.22 (-32.37)	25.28	67.30	-86.17	8.04	8.04	2.66
5	2.85	4.94 (24.77)	26.57	96.16	89.66	8.04	8.04	3.62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-66.36	0.00	189.04	1130.25	2.849
2	0.85	0.00	-49.15	142.74	0.00	0.00	2.904
3	1.50	0.00	-20.97	142.90	0.00	0.00	6.814
4	2.15	0.00	22.14	143.06	0.00	0.00	6.463
5	2.85	2.01	81.64	0.00	189.04	1131.22	2.315

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-2.51 (-13.40)	13.03	106.42	-109.42	10.05	10.05	8.17
2	0.81	18.34 (22.29)	14.25	66.94	104.70	10.05	10.05	4.70
3	1.50	21.23 (22.29)	15.51	73.40	105.47	10.05	10.05	4.73
4	2.19	5.19 (14.23)	16.77	132.65	112.56	10.05	10.05	7.91
5	2.85	-28.42 (-28.42)	17.99	66.22	-104.62	10.05	10.05	3.68

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	44.78	142.16	0.00	0.00	3.175
2	0.81	0.00	18.02	142.32	0.00	0.00	7.897
3	1.50	0.00	-9.59	142.49	0.00	0.00	14.852
4	2.19	0.00	-37.21	142.66	0.00	0.00	3.834
5	2.85	0.00	-63.96	142.83	0.00	0.00	2.233

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-39.91 (-39.91)	67.11	203.57	-121.04	10.05	10.05	3.03
2	1.50	-1.90 (-5.05)	55.94	3114.72	-281.30	10.05	10.05	55.67
3	2.85	-2.51 (-5.68)	44.78	2284.41	-289.82	10.05	10.05	51.02

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	44.19	149.46	0.00	0.00	3.382
2	1.50	0.00	12.98	147.95	0.00	0.00	11.401
3	2.85	0.00	-13.03	146.44	0.00	0.00	11.241

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-4.94 (-5.92)	86.30	3695.14	-253.53	10.05	10.05	42.82
2	1.50	-9.24 (-11.56)	75.13	1750.36	-269.35	10.05	10.05	23.30
3	2.85	-28.42 (-28.42)	63.96	297.80	-132.31	10.05	10.05	4.66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-4.06	152.05	0.00	0.00	37.465
2	1.50	0.00	9.57	150.54	0.00	0.00	15.733
3	2.85	0.00	17.99	149.03	0.00	0.00	8.285

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	35.79 (35.79)	19.82	46.31	83.63	8.04	8.04	2.34
2	0.85	-2.48 (-13.22)	21.11	154.47	-96.71	8.04	8.04	7.32
3	1.50	-24.76 (-29.10)	22.30	65.90	-86.00	8.04	8.04	2.95
4	2.15	-27.10 (-29.10)	23.49	69.79	-86.47	8.04	8.04	2.97
5	2.85	4.73 (22.66)	24.78	98.35	89.92	8.04	8.04	3.97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-59.97	0.00	189.04	1129.90	3.152
2	0.85	0.00	-44.20	142.50	0.00	0.00	3.224
3	1.50	0.00	-18.69	142.66	0.00	0.00	7.633
4	2.15	0.00	20.16	142.82	0.00	0.00	7.084
5	2.85	2.01	73.76	0.00	189.04	1130.86	2.563

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-3.24 (-13.75)	12.41	97.83	-108.40	10.05	10.05	7.88
2	0.81	17.01 (21.04)	13.63	67.92	104.82	10.05	10.05	4.98
3	1.50	20.12 (21.04)	14.89	74.78	105.64	10.05	10.05	5.02
4	2.19	5.17 (13.67)	16.15	133.08	112.61	10.05	10.05	8.24
5	2.85	-26.56 (-26.56)	17.37	68.62	-104.90	10.05	10.05	3.95

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	43.25	142.07	0.00	0.00	3.285
2	0.81	0.00	17.72	142.24	0.00	0.00	8.027
3	1.50	0.00	-8.64	142.41	0.00	0.00	16.491
4	2.19	0.00	-34.99	142.58	0.00	0.00	4.075
5	2.85	0.00	-60.52	142.74	0.00	0.00	2.358

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-35.79 (-35.79)	60.63	205.42	-121.26	10.05	10.05	3.39
2	1.50	-1.83 (-4.55)	51.94	3181.19	-278.63	10.05	10.05	61.24
3	2.85	-3.24 (-6.26)	43.25	1911.31	-276.62	10.05	10.05	44.19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	39.99	148.58	0.00	0.00	3.716
2	1.50	0.00	11.18	147.41	0.00	0.00	13.180
3	2.85	0.00	-12.41	146.24	0.00	0.00	11.780

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-4.73 (-5.87)	77.90	3503.30	-263.97	10.05	10.05	44.97
2	1.50	-8.21 (-10.38)	69.21	1815.80	-272.37	10.05	10.05	26.23
3	2.85	-26.56 (-26.56)	60.52	302.91	-132.92	10.05	10.05	5.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-4.67	150.92	0.00	0.00	32.298
2	1.50	0.00	8.95	149.74	0.00	0.00	16.723
3	2.85	0.00	17.37	148.57	0.00	0.00	8.552

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	45.38 (45.38)	28.64	53.30	84.47	8.04	8.04	1.86
2	0.85	-6.06 (-20.05)	29.93	142.13	-95.21	8.04	8.04	4.75
3	1.50	-33.93 (-38.35)	31.12	70.20	-86.52	8.04	8.04	2.26
4	2.15	-34.70 (-38.35)	32.30	73.18	-86.88	8.04	8.04	2.27
5	2.85	9.14 (33.26)	33.59	89.78	88.89	8.04	8.04	2.67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-83.47	0.00	189.04	1131.62	2.265
2	0.85	0.00	-57.58	143.69	0.00	0.00	2.495
3	1.50	0.00	-21.81	143.85	0.00	0.00	6.596
4	2.15	0.00	29.48	144.01	0.00	0.00	4.885
5	2.85	2.01	99.25	0.00	189.04	1132.59	1.905

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-8.67 (-24.92)	18.84	80.38	-106.31	10.05	10.05	4.27
2	0.81	23.22 (30.29)	20.06	69.55	105.01	10.05	10.05	3.47
3	1.50	29.80 (30.66)	21.32	73.33	105.47	10.05	10.05	3.44
4	2.19	9.63 (21.52)	22.58	116.02	110.57	10.05	10.05	5.14
5	2.85	-35.41 (-35.41)	23.80	70.68	-105.15	10.05	10.05	2.97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	66.89	142.94	0.00	0.00	2.137
2	0.81	0.00	29.10	143.11	0.00	0.00	4.917
3	1.50	0.00	-9.91	143.28	0.00	0.00	14.465
4	2.19	0.00	-48.91	143.45	0.00	0.00	2.933
5	2.85	0.00	-86.70	143.61	0.00	0.00	1.656

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-45.38 (-45.38)	84.27	230.81	-124.30	10.05	10.05	2.74
2	1.50	-3.73 (-6.74)	75.58	3141.31	-280.29	10.05	10.05	41.56
3	2.85	-8.67 (-13.24)	66.89	1137.32	-225.17	10.05	10.05	17.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	52.00	151.78	0.00	0.00	2.919
2	1.50	0.00	12.39	150.60	0.00	0.00	12.150
3	2.85	0.00	-18.84	149.43	0.00	0.00	7.931

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-9.14 (-11.65)	104.08	2623.46	-293.58	10.05	10.05	25.21
2	1.50	-11.38 (-14.04)	95.39	1865.88	-274.60	10.05	10.05	19.56
3	2.85	-35.41 (-35.41)	86.70	334.81	-136.74	10.05	10.05	3.86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-10.31	154.45	0.00	0.00	14.984
2	1.50	0.00	10.93	153.28	0.00	0.00	14.019
3	2.85	0.00	23.80	152.10	0.00	0.00	6.391

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	50.20 (50.20)	30.80	51.72	84.28	8.04	8.04	1.68
2	0.85	-5.59 (-20.93)	32.10	146.86	-95.79	8.04	8.04	4.58
3	1.50	-36.53 (-41.82)	33.28	68.71	-86.34	8.04	8.04	2.06
4	2.15	-38.22 (-41.82)	34.47	71.44	-86.67	8.04	8.04	2.07
5	2.85	8.82 (34.91)	35.76	91.23	89.06	8.04	8.04	2.55

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-89.63	0.00	189.04	1132.04	2.109
2	0.85	0.00	-63.15	143.98	0.00	0.00	2.280
3	1.50	0.00	-24.90	144.14	0.00	0.00	5.788
4	2.15	0.00	30.93	144.30	0.00	0.00	4.666
5	2.85	2.01	107.37	0.00	189.04	1133.01	1.761

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-7.62 (-24.17)	19.83	87.97	-107.22	10.05	10.05	4.44
2	0.81	24.67 (31.75)	21.05	69.64	105.02	10.05	10.05	3.31
3	1.50	30.83 (31.88)	22.31	73.86	105.53	10.05	10.05	3.31
4	2.19	9.37 (21.86)	23.57	119.67	111.01	10.05	10.05	5.08
5	2.85	-37.76 (-37.76)	24.79	68.90	-104.94	10.05	10.05	2.78

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	68.12	143.08	0.00	0.00	2.100
2	0.81	0.00	29.11	143.24	0.00	0.00	4.921
3	1.50	0.00	-11.16	143.41	0.00	0.00	12.847
4	2.19	0.00	-51.43	143.58	0.00	0.00	2.792
5	2.85	0.00	-90.44	143.75	0.00	0.00	1.589

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-50.20 (-50.20)	90.45	222.12	-123.26	10.05	10.05	2.46
2	1.50	-3.48 (-7.02)	79.29	3158.28	-279.65	10.05	10.05	39.83
3	2.85	-7.62 (-12.44)	68.12	1313.29	-239.76	10.05	10.05	19.28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	57.33	152.61	0.00	0.00	2.662
2	1.50	0.00	14.57	151.10	0.00	0.00	10.374
3	2.85	0.00	-19.83	149.59	0.00	0.00	7.544

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-8.82 (-11.08)	112.78	2932.47	-288.21	10.05	10.05	26.00
2	1.50	-12.39 (-15.29)	101.61	1807.46	-272.00	10.05	10.05	17.79
3	2.85	-37.76 (-37.76)	90.44	324.61	-135.52	10.05	10.05	3.59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-9.32	155.62	0.00	0.00	16.700
2	1.50	0.00	11.92	154.12	0.00	0.00	12.927
3	2.85	0.00	24.79	152.61	0.00	0.00	6.156

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	50.20 (50.20)	30.80	51.72	84.28	8.04	8.04	1.68
2	0.85	-5.59 (-20.93)	32.10	146.86	-95.79	8.04	8.04	4.58
3	1.50	-36.53 (-41.82)	33.28	68.71	-86.34	8.04	8.04	2.06
4	2.15	-38.22 (-41.82)	34.47	71.44	-86.67	8.04	8.04	2.07
5	2.85	8.82 (34.91)	35.76	91.23	89.06	8.04	8.04	2.55

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-89.63	0.00	189.04	1132.04	2.109
2	0.85	0.00	-63.15	143.98	0.00	0.00	2.280
3	1.50	0.00	-24.90	144.14	0.00	0.00	5.788
4	2.15	0.00	30.93	144.30	0.00	0.00	4.666
5	2.85	2.01	107.37	0.00	189.04	1133.01	1.761

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-7.62 (-24.17)	19.83	87.97	-107.22	10.05	10.05	4.44
2	0.81	24.67 (31.75)	21.05	69.64	105.02	10.05	10.05	3.31
3	1.50	30.83 (31.88)	22.31	73.86	105.53	10.05	10.05	3.31
4	2.19	9.37 (21.86)	23.57	119.67	111.01	10.05	10.05	5.08
5	2.85	-37.76 (-37.76)	24.79	68.90	-104.94	10.05	10.05	2.78

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	68.12	143.08	0.00	0.00	2.100
2	0.81	0.00	29.11	143.24	0.00	0.00	4.921
3	1.50	0.00	-11.16	143.41	0.00	0.00	12.847
4	2.19	0.00	-51.43	143.58	0.00	0.00	2.792
5	2.85	0.00	-90.44	143.75	0.00	0.00	1.589

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-50.20 (-50.20)	90.45	222.12	-123.26	10.05	10.05	2.46
2	1.50	-3.48 (-7.02)	79.29	3158.28	-279.65	10.05	10.05	39.83
3	2.85	-7.62 (-12.44)	68.12	1313.29	-239.76	10.05	10.05	19.28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	57.33	152.61	0.00	0.00	2.662
2	1.50	0.00	14.57	151.10	0.00	0.00	10.374
3	2.85	0.00	-19.83	149.59	0.00	0.00	7.544

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-8.82 (-11.08)	112.78	2932.47	-288.21	10.05	10.05	26.00
2	1.50	-12.39 (-15.29)	101.61	1807.46	-272.00	10.05	10.05	17.79
3	2.85	-37.76 (-37.76)	90.44	324.61	-135.52	10.05	10.05	3.59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-9.32	155.62	0.00	0.00	16.700
2	1.50	0.00	11.92	154.12	0.00	0.00	12.927
3	2.85	0.00	24.79	152.61	0.00	0.00	6.156

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	45.38 (45.38)	28.64	53.30	84.47	8.04	8.04	1.86
2	0.85	-6.06 (-20.05)	29.93	142.13	-95.21	8.04	8.04	4.75
3	1.50	-33.93 (-38.35)	31.12	70.20	-86.52	8.04	8.04	2.26
4	2.15	-34.70 (-38.35)	32.30	73.18	-86.88	8.04	8.04	2.27
5	2.85	9.14 (33.26)	33.59	89.78	88.89	8.04	8.04	2.67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-83.47	0.00	189.04	1131.62	2.265

2	0.85	0.00	-57.58	143.69	0.00	0.00		2.495
3	1.50	0.00	-21.81	143.85	0.00	0.00		6.596
4	2.15	0.00	29.48	144.01	0.00	0.00		4.885
5	2.85	2.01	99.25	0.00	189.04	1132.59		1.905

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-8.67 (-24.92)	18.84	80.38	-106.31	10.05	10.05	4.27
2	0.81	23.22 (30.29)	20.06	69.55	105.01	10.05	10.05	3.47
3	1.50	29.80 (30.66)	21.32	73.33	105.47	10.05	10.05	3.44
4	2.19	9.63 (21.52)	22.58	116.02	110.57	10.05	10.05	5.14
5	2.85	-35.41 (-35.41)	23.80	70.68	-105.15	10.05	10.05	2.97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	66.89	142.94	0.00	0.00	2.137
2	0.81	0.00	29.10	143.11	0.00	0.00	4.917
3	1.50	0.00	-9.91	143.28	0.00	0.00	14.465
4	2.19	0.00	-48.91	143.45	0.00	0.00	2.933
5	2.85	0.00	-86.70	143.61	0.00	0.00	1.656

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-45.38 (-45.38)	84.27	230.81	-124.30	10.05	10.05	2.74
2	1.50	-3.73 (-6.74)	75.58	3141.31	-280.29	10.05	10.05	41.56
3	2.85	-8.67 (-13.24)	66.89	1137.32	-225.17	10.05	10.05	17.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	52.00	151.78	0.00	0.00	2.919
2	1.50	0.00	12.39	150.60	0.00	0.00	12.150
3	2.85	0.00	-18.84	149.43	0.00	0.00	7.931

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-9.14 (-11.65)	104.08	2623.46	-293.58	10.05	10.05	25.21
2	1.50	-11.38 (-14.04)	95.39	1865.88	-274.60	10.05	10.05	19.56
3	2.85	-35.41 (-35.41)	86.70	334.81	-136.74	10.05	10.05	3.86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-10.31	154.45	0.00	0.00	14.984
2	1.50	0.00	10.93	153.28	0.00	0.00	14.019
3	2.85	0.00	23.80	152.10	0.00	0.00	6.391

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	4.94 (24.77)	26.57	96.16	89.66	8.04	8.04	3.62
2	0.85	-30.22 (-32.37)	25.28	67.30	-86.17	8.04	8.04	2.66
3	1.50	-27.44 (-32.37)	24.09	63.83	-85.75	8.04	8.04	2.65
4	2.15	-2.57 (-15.43)	22.91	141.13	-95.09	8.04	8.04	6.16
5	2.85	39.91 (39.91)	21.61	45.22	83.50	8.04	8.04	2.09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-81.64	0.00	189.04	1131.22	2.315
2	0.85	0.00	-14.10	143.06	0.00	0.00	10.145
3	1.50	0.00	26.57	142.90	0.00	0.00	5.379
4	2.15	0.00	52.95	142.74	0.00	0.00	2.696
5	2.85	2.01	66.36	0.00	189.04	1130.25	2.849

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-28.42 (-28.42)	17.99	66.22	-104.62	10.05	10.05	3.68
2	0.81	5.19 (14.23)	16.77	132.65	112.56	10.05	10.05	7.91
3	1.50	21.23 (22.29)	15.51	73.40	105.47	10.05	10.05	4.73
4	2.19	18.34 (22.29)	14.25	66.94	104.70	10.05	10.05	4.70
5	2.85	-2.51 (-13.40)	13.03	106.42	-109.42	10.05	10.05	8.17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	63.96	142.83	0.00	0.00	2.233
2	0.81	0.00	37.21	142.66	0.00	0.00	3.834
3	1.50	0.00	9.59	142.49	0.00	0.00	14.852
4	2.19	0.00	-18.02	142.32	0.00	0.00	7.897
5	2.85	0.00	-44.78	142.16	0.00	0.00	3.175

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-4.94 (-5.92)	86.30	3695.14	-253.53	10.05	10.05	42.82
2	1.50	-9.24 (-11.56)	75.13	1750.36	-269.35	10.05	10.05	23.30
3	2.85	-28.42 (-28.42)	63.96	297.80	-132.31	10.05	10.05	4.66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	4.06	152.05	0.00	0.00	37.465
2	1.50	0.00	-9.57	150.54	0.00	0.00	15.733
3	2.85	0.00	-17.99	149.03	0.00	0.00	8.285

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-39.91 (-39.91)	67.11	203.57	-121.04	10.05	10.05	3.03
2	1.50	-1.90 (-5.05)	55.94	3114.72	-281.30	10.05	10.05	55.67
3	2.85	-2.51 (-5.68)	44.78	2284.41	-289.82	10.05	10.05	51.02

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-44.19	149.46	0.00	0.00	3.382

2	1.50	0.00	-12.98	147.95	0.00	0.00	11.401
3	2.85	0.00	13.03	146.44	0.00	0.00	11.241

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	4.73 (22.66)	24.78	98.35	89.92	8.04	8.04	3.97
2	0.85	-27.10 (-29.10)	23.49	69.79	-86.47	8.04	8.04	2.97
3	1.50	-24.76 (-29.10)	22.30	65.90	-86.00	8.04	8.04	2.95
4	2.15	-2.48 (-14.03)	21.11	143.50	-95.38	8.04	8.04	6.80
5	2.85	35.79 (35.79)	19.82	46.31	83.63	8.04	8.04	2.34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-73.76	0.00	189.04	1130.86	2.563
2	0.85	0.00	-13.02	142.82	0.00	0.00	10.968
3	1.50	0.00	23.64	142.66	0.00	0.00	6.034
4	2.15	0.00	47.55	142.50	0.00	0.00	2.997
5	2.85	2.01	59.97	0.00	189.04	1129.90	3.152

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-26.56 (-26.56)	17.37	68.62	-104.90	10.05	10.05	3.95
2	0.81	5.17 (13.67)	16.15	133.08	112.61	10.05	10.05	8.24
3	1.50	20.12 (21.04)	14.89	74.78	105.64	10.05	10.05	5.02
4	2.19	17.01 (21.04)	13.63	67.92	104.82	10.05	10.05	4.98
5	2.85	-3.24 (-13.75)	12.41	97.83	-108.40	10.05	10.05	7.88

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	60.52	142.74	0.00	0.00	2.358
2	0.81	0.00	34.99	142.58	0.00	0.00	4.075
3	1.50	0.00	8.64	142.41	0.00	0.00	16.491
4	2.19	0.00	-17.72	142.24	0.00	0.00	8.027
5	2.85	0.00	-43.25	142.07	0.00	0.00	3.285

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-4.73 (-5.87)	77.90	3503.30	-263.97	10.05	10.05	44.97
2	1.50	-8.21 (-10.38)	69.21	1815.80	-272.37	10.05	10.05	26.23
3	2.85	-26.56 (-26.56)	60.52	302.91	-132.92	10.05	10.05	5.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	4.67	150.92	0.00	0.00	32.298
2	1.50	0.00	-8.95	149.74	0.00	0.00	16.723
3	2.85	0.00	-17.37	148.57	0.00	0.00	8.552

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-35.79 (-35.79)	60.63	205.42	-121.26	10.05	10.05	3.39
2	1.50	-1.83 (-4.55)	51.94	3181.19	-278.63	10.05	10.05	61.24
3	2.85	-3.24 (-6.26)	43.25	1911.31	-276.62	10.05	10.05	44.19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.15	0.00	-39.99	148.58	0.00	0.00	3.716
2	1.50	0.00	-11.18	147.41	0.00	0.00	13.180
3	2.85	0.00	12.41	146.24	0.00	0.00	11.780

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	4.94 (24.77)	26.57	96.16	89.66	8.04	8.04	3.62
2	0.85	-30.22 (-32.37)	25.28	67.30	-86.17	8.04	8.04	2.66
3	1.50	-27.44 (-32.37)	24.09	63.83	-85.75	8.04	8.04	2.65
4	2.15	-2.57 (-15.43)	22.91	141.13	-95.09	8.04	8.04	6.16
5	2.85	39.91 (39.91)	21.61	45.22	83.50	8.04	8.04	2.09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.15	2.01	-81.64	0.00	189.04	1131.22	2.315
2	0.85	0.00	-14.10	143.06	0.00	0.00	10.145
3	1.50	0.00	26.57	142.90	0.00	0.00	5.379
4	2.15	0.00	52.95	142.74	0.00	0.00	2.696
5	2.85	2.01	66.36	0.00	189.04	1130.25	2.849

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-28.42 (-28.42)	17.99	66.22	-104.62	10.05	10.05	3.68
2	0.81	5.19 (14.23)	16.77	132.65	112.56	10.05	10.05	7.91
3	1.50	21.23 (22.29)	15.51	73.40	105.47	10.05	10.05	4.73
4	2.19	18.34 (22.29)	14.25	66.94	104.70	10.05	10.05	4.70
5	2.85	-2.51 (-13.40)	13.03	106.42	-109.42	10.05	10.05	8.17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.15	0.00	63.96	142.83	0.00	0.00	2.233
2	0.81	0.00	37.21	142.66	0.00	0.00	3.834
3	1.50	0.00	9.59	142.49	0.00	0.00	14.852
4	2.19	0.00	-18.02	142.32	0.00	0.00	7.897
5	2.85	0.00	-44.78	142.16	0.00	0.00	3.175

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-4.94 (-5.92)	86.30	3695.14	-253.53	10.05	10.05	42.82
2	1.50	-9.24 (-11.56)	75.13	1750.36	-269.35	10.05	10.05	23.30
3	2.85	-28.42 (-28.42)	63.96	297.80	-132.31	10.05	10.05	4.66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	4.06	152.05	0.00	0.00	37.465
2	1.50	0.00	-9.57	150.54	0.00	0.00	15.733
3	2.85	0.00	-17.99	149.03	0.00	0.00	8.285

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-39.91 (-39.91)	67.11	203.57	-121.04	10.05	10.05	3.03
2	1.50	-1.90 (-5.05)	55.94	3114.72	-281.30	10.05	10.05	55.67
3	2.85	-2.51 (-5.68)	44.78	2284.41	-289.82	10.05	10.05	51.02

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-44.19	149.46	0.00	0.00	3.382
2	1.50	0.00	-12.98	147.95	0.00	0.00	11.401
3	2.85	0.00	13.03	146.44	0.00	0.00	11.241

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	4.73 (22.66)	24.78	98.35	89.92	8.04	8.04	3.97
2	0.85	-27.10 (-29.10)	23.49	69.79	-86.47	8.04	8.04	2.97
3	1.50	-24.76 (-29.10)	22.30	65.90	-86.00	8.04	8.04	2.95
4	2.15	-2.48 (-14.03)	21.11	143.50	-95.38	8.04	8.04	6.80
5	2.85	35.79 (35.79)	19.82	46.31	83.63	8.04	8.04	2.34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-73.76	0.00	189.04	1130.86	2.563
2	0.85	0.00	-13.02	142.82	0.00	0.00	10.968
3	1.50	0.00	23.64	142.66	0.00	0.00	6.034
4	2.15	0.00	47.55	142.50	0.00	0.00	2.997
5	2.85	2.01	59.97	0.00	189.04	1129.90	3.152

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-26.56 (-26.56)	17.37	68.62	-104.90	10.05	10.05	3.95
2	0.81	5.17 (13.67)	16.15	133.08	112.61	10.05	10.05	8.24
3	1.50	20.12 (21.04)	14.89	74.78	105.64	10.05	10.05	5.02
4	2.19	17.01 (21.04)	13.63	67.92	104.82	10.05	10.05	4.98
5	2.85	-3.24 (-13.75)	12.41	97.83	-108.40	10.05	10.05	7.88

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	60.52	142.74	0.00	0.00	2.358
2	0.81	0.00	34.99	142.58	0.00	0.00	4.075
3	1.50	0.00	8.64	142.41	0.00	0.00	16.491
4	2.19	0.00	-17.72	142.24	0.00	0.00	8.027
5	2.85	0.00	-43.25	142.07	0.00	0.00	3.285

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-4.73 (-5.87)	77.90	3503.30	-263.97	10.05	10.05	44.97
2	1.50	-8.21 (-10.38)	69.21	1815.80	-272.37	10.05	10.05	26.23
3	2.85	-26.56 (-26.56)	60.52	302.91	-132.92	10.05	10.05	5.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	4.67	150.92	0.00	0.00	32.298
2	1.50	0.00	-8.95	149.74	0.00	0.00	16.723
3	2.85	0.00	-17.37	148.57	0.00	0.00	8.552

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-35.79 (-35.79)	60.63	205.42	-121.26	10.05	10.05	3.39
2	1.50	-1.83 (-4.55)	51.94	3181.19	-278.63	10.05	10.05	61.24
3	2.85	-3.24 (-6.26)	43.25	1911.31	-276.62	10.05	10.05	44.19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-39.99	148.58	0.00	0.00	3.716
2	1.50	0.00	-11.18	147.41	0.00	0.00	13.180
3	2.85	0.00	12.41	146.24	0.00	0.00	11.780

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	8.82 (34.91)	35.76	91.23	89.06	8.04	8.04	2.55
2	0.85	-38.22 (-41.82)	34.47	71.44	-86.67	8.04	8.04	2.07
3	1.50	-36.53 (-41.82)	33.28	68.71	-86.34	8.04	8.04	2.06
4	2.15	-5.59 (-21.95)	32.10	138.57	-94.79	8.04	8.04	4.32
5	2.85	50.20 (50.20)	30.80	51.72	84.28	8.04	8.04	1.68

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-107.37	0.00	189.04	1133.01	1.761
2	0.85	0.00	-21.76	144.30	0.00	0.00	6.632
3	1.50	0.00	31.16	144.14	0.00	0.00	4.626
4	2.15	0.00	67.35	143.98	0.00	0.00	2.138
5	2.85	2.01	89.63	0.00	189.04	1132.04	2.109

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-37.76 (-37.76)	24.79	68.90	-104.94	10.05	10.05	2.78
2	0.81	9.37 (21.86)	23.57	119.67	111.01	10.05	10.05	5.08
3	1.50	30.83 (31.88)	22.31	73.86	105.53	10.05	10.05	3.31
4	2.19	24.67 (31.75)	21.05	69.64	105.02	10.05	10.05	3.31
5	2.85	-7.62 (-24.17)	19.83	87.97	-107.22	10.05	10.05	4.44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	90.44	143.75	0.00	0.00	1.589
2	0.81	0.00	51.43	143.58	0.00	0.00	2.792
3	1.50	0.00	11.16	143.41	0.00	0.00	12.847
4	2.19	0.00	-29.11	143.24	0.00	0.00	4.921
5	2.85	0.00	-68.12	143.08	0.00	0.00	2.100

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-8.82 (-11.08)	112.78	2932.47	-288.21	10.05	10.05	26.00
2	1.50	-12.39 (-15.29)	101.61	1807.46	-272.00	10.05	10.05	17.79
3	2.85	-37.76 (-37.76)	90.44	324.61	-135.52	10.05	10.05	3.59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	9.32	155.62	0.00	0.00	16.700
2	1.50	0.00	-11.92	154.12	0.00	0.00	12.927
3	2.85	0.00	-24.79	152.61	0.00	0.00	6.156

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-50.20 (-50.20)	90.45	222.12	-123.26	10.05	10.05	2.46
2	1.50	-3.48 (-7.02)	79.29	3158.28	-279.65	10.05	10.05	39.83
3	2.85	-7.62 (-12.44)	68.12	1313.29	-239.76	10.05	10.05	19.28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-57.33	152.61	0.00	0.00	2.662
2	1.50	0.00	-14.57	151.10	0.00	0.00	10.374
3	2.85	0.00	19.83	149.59	0.00	0.00	7.544

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	9.14 (33.26)	33.59	89.78	88.89	8.04	8.04	2.67
2	0.85	-34.70 (-38.35)	32.30	73.18	-86.88	8.04	8.04	2.27
3	1.50	-33.93 (-38.35)	31.12	70.20	-86.52	8.04	8.04	2.26
4	2.15	-6.06 (-20.98)	29.93	134.52	-94.30	8.04	8.04	4.49
5	2.85	45.38 (45.38)	28.64	53.30	84.47	8.04	8.04	1.86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-99.25	0.00	189.04	1132.59	1.905
2	0.85	0.00	-21.28	144.01	0.00	0.00	6.769
3	1.50	0.00	27.42	143.85	0.00	0.00	5.246
4	2.15	0.00	61.41	143.69	0.00	0.00	2.340
5	2.85	2.01	83.47	0.00	189.04	1131.62	2.265

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-35.41 (-35.41)	23.80	70.68	-105.15	10.05	10.05	2.97
2	0.81	9.63 (21.52)	22.58	116.02	110.57	10.05	10.05	5.14
3	1.50	29.80 (30.66)	21.32	73.33	105.47	10.05	10.05	3.44
4	2.19	23.22 (30.29)	20.06	69.55	105.01	10.05	10.05	3.47
5	2.85	-8.67 (-24.92)	18.84	80.38	-106.31	10.05	10.05	4.27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	86.70	143.61	0.00	0.00	1.656
2	0.81	0.00	48.91	143.45	0.00	0.00	2.933
3	1.50	0.00	9.91	143.28	0.00	0.00	14.465
4	2.19	0.00	-29.10	143.11	0.00	0.00	4.917
5	2.85	0.00	-66.89	142.94	0.00	0.00	2.137

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-9.14 (-11.65)	104.08	2623.46	-293.58	10.05	10.05	25.21
2	1.50	-11.38 (-14.04)	95.39	1865.88	-274.60	10.05	10.05	19.56
3	2.85	-35.41 (-35.41)	86.70	334.81	-136.74	10.05	10.05	3.86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	10.31	154.45	0.00	0.00	14.984
2	1.50	0.00	-10.93	153.28	0.00	0.00	14.019
3	2.85	0.00	-23.80	152.10	0.00	0.00	6.391

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-45.38 (-45.38)	84.27	230.81	-124.30	10.05	10.05	2.74
2	1.50	-3.73 (-6.74)	75.58	3141.31	-280.29	10.05	10.05	41.56
3	2.85	-8.67 (-13.24)	66.89	1137.32	-225.17	10.05	10.05	17.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-52.00	151.78	0.00	0.00	2.919
2	1.50	0.00	-12.39	150.60	0.00	0.00	12.150
3	2.85	0.00	18.84	149.43	0.00	0.00	7.931

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	8.82 (34.91)	35.76	91.23	89.06	8.04	8.04	2.55
2	0.85	-38.22 (-41.82)	34.47	71.44	-86.67	8.04	8.04	2.07
3	1.50	-36.53 (-41.82)	33.28	68.71	-86.34	8.04	8.04	2.06
4	2.15	-5.59 (-21.95)	32.10	138.57	-94.79	8.04	8.04	4.32
5	2.85	50.20 (50.20)	30.80	51.72	84.28	8.04	8.04	1.68

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-107.37	0.00	189.04	1133.01	1.761

2	0.85	0.00	-21.76	144.30	0.00	0.00		6.632
3	1.50	0.00	31.16	144.14	0.00	0.00		4.626
4	2.15	0.00	67.35	143.98	0.00	0.00		2.138
5	2.85	2.01	89.63	0.00	189.04	1132.04		2.109

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-37.76 (-37.76)	24.79	68.90	-104.94	10.05	10.05	2.78
2	0.81	9.37 (21.86)	23.57	119.67	111.01	10.05	10.05	5.08
3	1.50	30.83 (31.88)	22.31	73.86	105.53	10.05	10.05	3.31
4	2.19	24.67 (31.75)	21.05	69.64	105.02	10.05	10.05	3.31
5	2.85	-7.62 (-24.17)	19.83	87.97	-107.22	10.05	10.05	4.44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	90.44	143.75	0.00	0.00	1.589
2	0.81	0.00	51.43	143.58	0.00	0.00	2.792
3	1.50	0.00	11.16	143.41	0.00	0.00	12.847
4	2.19	0.00	-29.11	143.24	0.00	0.00	4.921
5	2.85	0.00	-68.12	143.08	0.00	0.00	2.100

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-8.82 (-11.08)	112.78	2932.47	-288.21	10.05	10.05	26.00
2	1.50	-12.39 (-15.29)	101.61	1807.46	-272.00	10.05	10.05	17.79
3	2.85	-37.76 (-37.76)	90.44	324.61	-135.52	10.05	10.05	3.59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	9.32	155.62	0.00	0.00	16.700
2	1.50	0.00	-11.92	154.12	0.00	0.00	12.927
3	2.85	0.00	-24.79	152.61	0.00	0.00	6.156

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-50.20 (-50.20)	90.45	222.12	-123.26	10.05	10.05	2.46
2	1.50	-3.48 (-7.02)	79.29	3158.28	-279.65	10.05	10.05	39.83
3	2.85	-7.62 (-12.44)	68.12	1313.29	-239.76	10.05	10.05	19.28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-57.33	152.61	0.00	0.00	2.662
2	1.50	0.00	-14.57	151.10	0.00	0.00	10.374
3	2.85	0.00	19.83	149.59	0.00	0.00	7.544

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	9.14 (33.26)	33.59	89.78	88.89	8.04	8.04	2.67
2	0.85	-34.70 (-38.35)	32.30	73.18	-86.88	8.04	8.04	2.27
3	1.50	-33.93 (-38.35)	31.12	70.20	-86.52	8.04	8.04	2.26
4	2.15	-6.06 (-20.98)	29.93	134.52	-94.30	8.04	8.04	4.49
5	2.85	45.38 (45.38)	28.64	53.30	84.47	8.04	8.04	1.86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	2.01	-99.25	0.00	189.04	1132.59	1.905
2	0.85	0.00	-21.28	144.01	0.00	0.00	6.769
3	1.50	0.00	27.42	143.85	0.00	0.00	5.246
4	2.15	0.00	61.41	143.69	0.00	0.00	2.340
5	2.85	2.01	83.47	0.00	189.04	1131.62	2.265

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-35.41 (-35.41)	23.80	70.68	-105.15	10.05	10.05	2.97
2	0.81	9.63 (21.52)	22.58	116.02	110.57	10.05	10.05	5.14
3	1.50	29.80 (30.66)	21.32	73.33	105.47	10.05	10.05	3.44
4	2.19	23.22 (30.29)	20.06	69.55	105.01	10.05	10.05	3.47
5	2.85	-8.67 (-24.92)	18.84	80.38	-106.31	10.05	10.05	4.27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	86.70	143.61	0.00	0.00	1.656
2	0.81	0.00	48.91	143.45	0.00	0.00	2.933
3	1.50	0.00	9.91	143.28	0.00	0.00	14.465
4	2.19	0.00	-29.10	143.11	0.00	0.00	4.917
5	2.85	0.00	-66.89	142.94	0.00	0.00	2.137

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-9.14 (-11.65)	104.08	2623.46	-293.58	10.05	10.05	25.21
2	1.50	-11.38 (-14.04)	95.39	1865.88	-274.60	10.05	10.05	19.56
3	2.85	-35.41 (-35.41)	86.70	334.81	-136.74	10.05	10.05	3.86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	10.31	154.45	0.00	0.00	14.984
2	1.50	0.00	-10.93	153.28	0.00	0.00	14.019
3	2.85	0.00	-23.80	152.10	0.00	0.00	6.391

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.15	-45.38 (-45.38)	84.27	230.81	-124.30	10.05	10.05	2.74
2	1.50	-3.73 (-6.74)	75.58	3141.31	-280.29	10.05	10.05	41.56
3	2.85	-8.67 (-13.24)	66.89	1137.32	-225.17	10.05	10.05	17.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.15	0.00	-52.00	151.78	0.00	0.00	2.919

2	1.50	0.00	-12.39	150.60	0.00	0.00	12.150
3	2.85	0.00	18.84	149.43	0.00	0.00	7.931

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M	Momento flettente, espresso in kNm
V	Taglio, espresso in kN
N	Sforzo normale, espresso in kN
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 kPa
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in kPa
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espressa in kPa
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in kPa
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.15	26.65	24.69	8.04	8.04	24623	119410	2842
2	0.85	-22.79	24.69	8.04	8.04	100007	21356	2435
3	1.50	-36.82	24.69	8.04	8.04	170506	33194	3910
4	2.15	-22.79	24.69	8.04	8.04	100007	21356	2435
5	2.85	26.65	24.69	8.04	8.04	24623	119410	2842

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	τ_c
1	0.15	2.01	-94.91	-414
2	0.85	0.00	-40.79	-178
3	1.50	0.00	2.95	13
4	2.15	0.00	47.12	205
5	2.85	2.01	94.91	414

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.15	-20.69	14.34	10.05	10.05	77064	17756	1974
2	0.81	18.40	14.34	10.05	10.05	15917	67807	1759
3	1.50	31.99	14.34	10.05	10.05	26836	122856	3037
4	2.19	18.40	14.34	10.05	10.05	15917	67807	1759
5	2.85	-20.69	14.34	10.05	10.05	77064	17756	1974

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	τ_c
1	0.15	0.00	78.04	340
2	0.81	0.00	39.64	173
3	1.50	0.00	0.00	0
4	2.19	0.00	-39.64	-173
5	2.85	0.00	-78.04	-340

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.15	-26.65	97.90	10.05	10.05	64104	27805	2620
2	1.50	-11.10	87.97	10.05	10.05	10711	12967	1062
3	2.85	-20.69	78.04	10.05	10.05	48917	21676	2033

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	τ_c
-------------	-----	----------	-----	----------

1	0.15	0.00	24.73	108
2	1.50	0.00	1.00	4
3	2.85	0.00	-14.34	-62

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-26.65	97.90	10.05	10.05	64104	27805	2620
2	1.50	-11.10	87.97	10.05	10.05	10711	12967	1062
3	2.85	-20.69	78.04	10.05	10.05	48917	21676	2033

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-24.73	-108
2	1.50	0.00	-1.00	-4
3	2.85	0.00	14.34	62

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	26.65	24.69	8.04	8.04	24623	119410	2842
2	0.85	-22.79	24.69	8.04	8.04	100007	21356	2435
3	1.50	-36.82	24.69	8.04	8.04	170506	33194	3910
4	2.15	-22.79	24.69	8.04	8.04	100007	21356	2435
5	2.85	26.65	24.69	8.04	8.04	24623	119410	2842

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-94.91	-414
2	0.85	0.00	-40.79	-178
3	1.50	0.00	2.95	13
4	2.15	0.00	47.12	205
5	2.85	2.01	94.91	414

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-20.69	14.34	10.05	10.05	77064	17756	1974
2	0.81	18.40	14.34	10.05	10.05	15917	67807	1759
3	1.50	31.99	14.34	10.05	10.05	26836	122856	3037
4	2.19	18.40	14.34	10.05	10.05	15917	67807	1759
5	2.85	-20.69	14.34	10.05	10.05	77064	17756	1974

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	78.04	340
2	0.81	0.00	39.64	173
3	1.50	0.00	0.00	0
4	2.19	0.00	-39.64	-173
5	2.85	0.00	-78.04	-340

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-26.65	97.90	10.05	10.05	64104	27805	2620
2	1.50	-11.10	87.97	10.05	10.05	10711	12967	1062
3	2.85	-20.69	78.04	10.05	10.05	48917	21676	2033

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	24.73	108
2	1.50	0.00	1.00	4
3	2.85	0.00	-14.34	-62

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-26.65	97.90	10.05	10.05	64104	27805	2620
2	1.50	-11.10	87.97	10.05	10.05	10711	12967	1062
3	2.85	-20.69	78.04	10.05	10.05	48917	21676	2033

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-24.73	-108
2	1.50	0.00	-1.00	-4
3	2.85	0.00	14.34	62

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	26.65	24.69	8.04	8.04	24623	119410	2842
2	0.85	-22.79	24.69	8.04	8.04	100007	21356	2435
3	1.50	-36.82	24.69	8.04	8.04	170506	33194	3910
4	2.15	-22.79	24.69	8.04	8.04	100007	21356	2435
5	2.85	26.65	24.69	8.04	8.04	24623	119410	2842

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-94.91	-414
2	0.85	0.00	-40.79	-178
3	1.50	0.00	2.95	13
4	2.15	0.00	47.12	205
5	2.85	2.01	94.91	414

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-20.69	14.34	10.05	10.05	77064	17756	1974
2	0.81	18.40	14.34	10.05	10.05	15917	67807	1759
3	1.50	31.99	14.34	10.05	10.05	26836	122856	3037
4	2.19	18.40	14.34	10.05	10.05	15917	67807	1759
5	2.85	-20.69	14.34	10.05	10.05	77064	17756	1974

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
----	---	-----------------	---	----------------

1	0.15	0.00	78.04	340
2	0.81	0.00	39.64	173
3	1.50	0.00	0.00	0
4	2.19	0.00	-39.64	-173
5	2.85	0.00	-78.04	-340

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-26.65	97.90	10.05	10.05	64104	27805	2620
2	1.50	-11.10	87.97	10.05	10.05	10711	12967	1062
3	2.85	-20.69	78.04	10.05	10.05	48917	21676	2033

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	24.73	108
2	1.50	0.00	1.00	4
3	2.85	0.00	-14.34	-62

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-26.65	97.90	10.05	10.05	64104	27805	2620
2	1.50	-11.10	87.97	10.05	10.05	10711	12967	1062
3	2.85	-20.69	78.04	10.05	10.05	48917	21676	2033

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-24.73	-108
2	1.50	0.00	-1.00	-4
3	2.85	0.00	14.34	62

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	34.41	26.50	8.04	8.04	31325	157334	3660
2	0.85	-17.17	26.97	8.04	8.04	70509	16762	1845
3	1.50	-36.80	27.39	8.04	8.04	168812	33416	3913
4	2.15	-27.94	27.82	8.04	8.04	124057	25979	2982
5	2.85	20.77	28.29	8.04	8.04	19937	87791	2227

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-93.25	-406
2	0.85	0.00	-48.21	-210
3	1.50	0.00	-6.24	-27
4	2.15	0.00	41.84	182
5	2.85	2.01	99.15	432

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-16.31	15.93	10.05	10.05	58606	14353	1565
2	0.81	20.54	16.37	10.05	10.05	17793	75511	1964
3	1.50	31.66	16.82	10.05	10.05	26770	120350	3011
4	2.19	15.45	17.28	10.05	10.05	13757	54492	1486
5	2.85	-26.33	17.72	10.05	10.05	98340	22558	2511

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	74.78	326
2	0.81	0.00	36.15	158
3	1.50	0.00	-3.71	-16
4	2.19	0.00	-43.58	-190
5	2.85	0.00	-82.20	-358

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-34.41	95.53	10.05	10.05	95811	34324	3373
2	1.50	-8.69	85.15	10.05	10.05	4963	10463	826
3	2.85	-16.31	74.78	10.05	10.05	33295	17639	1600

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	35.30	154
2	1.50	0.00	5.50	24
3	2.85	0.00	-15.93	-69

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-20.77	102.95	10.05	10.05	39471	22742	2035
2	1.50	-11.59	92.57	10.05	10.05	10992	13549	1108
3	2.85	-26.33	82.20	10.05	10.05	69414	26756	2585

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-19.56	-85
2	1.50	0.00	3.26	14
3	2.85	0.00	17.72	77

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	32.29	25.51	8.04	8.04	29450	147255	3436
2	0.85	-17.65	25.98	8.04	8.04	73467	17093	1894
3	1.50	-35.90	26.40	8.04	8.04	164905	32576	3817
4	2.15	-26.45	26.83	8.04	8.04	117177	24640	2824
5	2.85	21.18	27.30	8.04	8.04	20203	90400	2269

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-91.16	-397
2	0.85	0.00	-45.86	-200

3	1.50	0.00	-4.68	-20
4	2.15	0.00	41.60	181
5	2.85	2.01	96.09	419

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-16.86	15.36	10.05	10.05	61113	14758	1616
2	0.81	19.94	15.80	10.05	10.05	17273	73378	1907
3	1.50	31.34	16.26	10.05	10.05	26465	119305	2979
4	2.19	15.70	16.71	10.05	10.05	13923	55792	1509
5	2.85	-25.21	17.15	10.05	10.05	94083	21616	2405

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	74.50	325
2	0.81	0.00	36.32	158
3	1.50	0.00	-3.09	-13
4	2.19	0.00	-42.50	-185
5	2.85	0.00	-80.68	-352

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-32.29	93.46	10.05	10.05	88254	32419	3167
2	1.50	-8.95	83.98	10.05	10.05	5795	10706	851
3	2.85	-16.86	74.50	10.05	10.05	35523	18131	1656

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	32.75	143
2	1.50	0.00	4.51	20
3	2.85	0.00	-15.36	-67

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-21.18	99.65	10.05	10.05	42250	22998	2077
2	1.50	-11.23	90.17	10.05	10.05	10549	13141	1073
3	2.85	-25.21	80.68	10.05	10.05	65634	25723	2476

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-20.13	-88
2	1.50	0.00	2.70	12
3	2.85	0.00	17.15	75

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

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

1	0.15	20.77	28.29	8.04	8.04	19937	87791	2227
2	0.85	-27.94	27.82	8.04	8.04	124057	25979	2982
3	1.50	-36.80	27.39	8.04	8.04	168812	33416	3913
4	2.15	-17.17	26.97	8.04	8.04	70509	16762	1845
5	2.85	34.41	26.50	8.04	8.04	31325	157334	3660

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-99.15	-432
2	0.85	0.00	-34.55	-151
3	1.50	0.00	12.27	53
4	2.15	0.00	53.85	235
5	2.85	2.01	93.25	406

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-26.33	17.72	10.05	10.05	98340	22558	2511
2	0.81	15.45	17.28	10.05	10.05	13757	54492	1486
3	1.50	31.66	16.82	10.05	10.05	26770	120350	3011
4	2.19	20.54	16.37	10.05	10.05	17793	75511	1964
5	2.85	-16.31	15.93	10.05	10.05	58606	14353	1565

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	82.20	358
2	0.81	0.00	43.58	190
3	1.50	0.00	3.71	16
4	2.19	0.00	-36.15	-158
5	2.85	0.00	-74.78	-326

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-20.77	102.95	10.05	10.05	39471	22742	2035
2	1.50	-11.59	92.57	10.05	10.05	10992	13549	1108
3	2.85	-26.33	82.20	10.05	10.05	69414	26756	2585

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	19.56	85
2	1.50	0.00	-3.26	-14
3	2.85	0.00	-17.72	-77

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-34.41	95.53	10.05	10.05	95811	34324	3373
2	1.50	-8.69	85.15	10.05	10.05	4963	10463	826
3	2.85	-16.31	74.78	10.05	10.05	33295	17639	1600

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-35.30	-154
2	1.50	0.00	-5.50	-24

3 2.85 0.00 15.93 69

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	21.18	27.30	8.04	8.04	20203	90400	2269
2	0.85	-26.45	26.83	8.04	8.04	117177	24640	2824
3	1.50	-35.90	26.40	8.04	8.04	164905	32576	3817
4	2.15	-17.65	25.98	8.04	8.04	73467	17093	1894
5	2.85	32.29	25.51	8.04	8.04	29450	147255	3436

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-96.09	-419
2	0.85	0.00	-34.71	-151
3	1.50	0.00	10.47	46
4	2.15	0.00	51.40	224
5	2.85	2.01	91.16	397

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-25.21	17.15	10.05	10.05	94083	21616	2405
2	0.81	15.70	16.71	10.05	10.05	13923	55792	1509
3	1.50	31.34	16.26	10.05	10.05	26465	119305	2979
4	2.19	19.94	15.80	10.05	10.05	17273	73378	1907
5	2.85	-16.86	15.36	10.05	10.05	61113	14758	1616

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	80.68	352
2	0.81	0.00	42.50	185
3	1.50	0.00	3.09	13
4	2.19	0.00	-36.32	-158
5	2.85	0.00	-74.50	-325

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-21.18	99.65	10.05	10.05	42250	22998	2077
2	1.50	-11.23	90.17	10.05	10.05	10549	13141	1073
3	2.85	-25.21	80.68	10.05	10.05	65634	25723	2476

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	20.13	88
2	1.50	0.00	-2.70	-12
3	2.85	0.00	-17.15	-75

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-32.29	93.46	10.05	10.05	88254	32419	3167
2	1.50	-8.95	83.98	10.05	10.05	5795	10706	851
3	2.85	-16.86	74.50	10.05	10.05	35523	18131	1656

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-32.75	-143
2	1.50	0.00	-4.51	-20
3	2.85	0.00	15.36	67

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	34.41	26.50	8.04	8.04	31325	157334	3660
2	0.85	-17.17	26.97	8.04	8.04	70509	16762	1845
3	1.50	-36.80	27.39	8.04	8.04	168812	33416	3913
4	2.15	-27.94	27.82	8.04	8.04	124057	25979	2982
5	2.85	20.77	28.29	8.04	8.04	19937	87791	2227

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-93.25	-406
2	0.85	0.00	-48.21	-210
3	1.50	0.00	-6.24	-27
4	2.15	0.00	41.84	182
5	2.85	2.01	99.15	432

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-16.31	15.93	10.05	10.05	58606	14353	1565
2	0.81	20.54	16.37	10.05	10.05	17793	75511	1964
3	1.50	31.66	16.82	10.05	10.05	26770	120350	3011
4	2.19	15.45	17.28	10.05	10.05	13757	54492	1486
5	2.85	-26.33	17.72	10.05	10.05	98340	22558	2511

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	74.78	326
2	0.81	0.00	36.15	158
3	1.50	0.00	-3.71	-16
4	2.19	0.00	-43.58	-190
5	2.85	0.00	-82.20	-358

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-34.41	95.53	10.05	10.05	95811	34324	3373
2	1.50	-8.69	85.15	10.05	10.05	4963	10463	826
3	2.85	-16.31	74.78	10.05	10.05	33295	17639	1600

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
----	---	-----------------	---	----------------

1	0.15	0.00	35.30	154
2	1.50	0.00	5.50	24
3	2.85	0.00	-15.93	-69

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-20.77	102.95	10.05	10.05	39471	22742	2035
2	1.50	-11.59	92.57	10.05	10.05	10992	13549	1108
3	2.85	-26.33	82.20	10.05	10.05	69414	26756	2585

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-19.56	-85
2	1.50	0.00	3.26	14
3	2.85	0.00	17.72	77

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	32.29	25.51	8.04	8.04	29450	147255	3436
2	0.85	-17.65	25.98	8.04	8.04	73467	17093	1894
3	1.50	-35.90	26.40	8.04	8.04	164905	32576	3817
4	2.15	-26.45	26.83	8.04	8.04	117177	24640	2824
5	2.85	21.18	27.30	8.04	8.04	20203	90400	2269

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-91.16	-397
2	0.85	0.00	-45.86	-200
3	1.50	0.00	-4.68	-20
4	2.15	0.00	41.60	181
5	2.85	2.01	96.09	419

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-16.86	15.36	10.05	10.05	61113	14758	1616
2	0.81	19.94	15.80	10.05	10.05	17273	73378	1907
3	1.50	31.34	16.26	10.05	10.05	26465	119305	2979
4	2.19	15.70	16.71	10.05	10.05	13923	55792	1509
5	2.85	-25.21	17.15	10.05	10.05	94083	21616	2405

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	74.50	325
2	0.81	0.00	36.32	158
3	1.50	0.00	-3.09	-13
4	2.19	0.00	-42.50	-185
5	2.85	0.00	-80.68	-352

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-32.29	93.46	10.05	10.05	88254	32419	3167
2	1.50	-8.95	83.98	10.05	10.05	5795	10706	851
3	2.85	-16.86	74.50	10.05	10.05	35523	18131	1656

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	32.75	143
2	1.50	0.00	4.51	20
3	2.85	0.00	-15.36	-67

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-21.18	99.65	10.05	10.05	42250	22998	2077
2	1.50	-11.23	90.17	10.05	10.05	10549	13141	1073
3	2.85	-25.21	80.68	10.05	10.05	65634	25723	2476

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-20.13	-88
2	1.50	0.00	2.70	12
3	2.85	0.00	17.15	75

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	20.77	28.29	8.04	8.04	19937	87791	2227
2	0.85	-27.94	27.82	8.04	8.04	124057	25979	2982
3	1.50	-36.80	27.39	8.04	8.04	168812	33416	3913
4	2.15	-17.17	26.97	8.04	8.04	70509	16762	1845
5	2.85	34.41	26.50	8.04	8.04	31325	157334	3660

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-99.15	-432
2	0.85	0.00	-34.55	-151
3	1.50	0.00	12.27	53
4	2.15	0.00	53.85	235
5	2.85	2.01	93.25	406

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-26.33	17.72	10.05	10.05	98340	22558	2511
2	0.81	15.45	17.28	10.05	10.05	13757	54492	1486
3	1.50	31.66	16.82	10.05	10.05	26770	120350	3011
4	2.19	20.54	16.37	10.05	10.05	17793	75511	1964
5	2.85	-16.31	15.93	10.05	10.05	58606	14353	1565

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
----	---	-----------------	---	----------------

1	0.15	0.00	82.20	358
2	0.81	0.00	43.58	190
3	1.50	0.00	3.71	16
4	2.19	0.00	-36.15	-158
5	2.85	0.00	-74.78	-326

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-20.77	102.95	10.05	10.05	39471	22742	2035
2	1.50	-11.59	92.57	10.05	10.05	10992	13549	1108
3	2.85	-26.33	82.20	10.05	10.05	69414	26756	2585

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	19.56	85
2	1.50	0.00	-3.26	-14
3	2.85	0.00	-17.72	-77

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-34.41	95.53	10.05	10.05	95811	34324	3373
2	1.50	-8.69	85.15	10.05	10.05	4963	10463	826
3	2.85	-16.31	74.78	10.05	10.05	33295	17639	1600

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-35.30	-154
2	1.50	0.00	-5.50	-24
3	2.85	0.00	15.93	69

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	21.18	27.30	8.04	8.04	20203	90400	2269
2	0.85	-26.45	26.83	8.04	8.04	117177	24640	2824
3	1.50	-35.90	26.40	8.04	8.04	164905	32576	3817
4	2.15	-17.65	25.98	8.04	8.04	73467	17093	1894
5	2.85	32.29	25.51	8.04	8.04	29450	147255	3436

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-96.09	-419
2	0.85	0.00	-34.71	-151
3	1.50	0.00	10.47	46
4	2.15	0.00	51.40	224
5	2.85	2.01	91.16	397

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-25.21	17.15	10.05	10.05	94083	21616	2405
2	0.81	15.70	16.71	10.05	10.05	13923	55792	1509
3	1.50	31.34	16.26	10.05	10.05	26465	119305	2979
4	2.19	19.94	15.80	10.05	10.05	17273	73378	1907
5	2.85	-16.86	15.36	10.05	10.05	61113	14758	1616

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	80.68	352
2	0.81	0.00	42.50	185
3	1.50	0.00	3.09	13
4	2.19	0.00	-36.32	-158
5	2.85	0.00	-74.50	-325

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-21.18	99.65	10.05	10.05	42250	22998	2077
2	1.50	-11.23	90.17	10.05	10.05	10549	13141	1073
3	2.85	-25.21	80.68	10.05	10.05	65634	25723	2476

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	20.13	88
2	1.50	0.00	-2.70	-12
3	2.85	0.00	-17.15	-75

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-32.29	93.46	10.05	10.05	88254	32419	3167
2	1.50	-8.95	83.98	10.05	10.05	5795	10706	851
3	2.85	-16.86	74.50	10.05	10.05	35523	18131	1656

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-32.75	-143
2	1.50	0.00	-4.51	-20
3	2.85	0.00	15.36	67

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	34.41	26.50	8.04	8.04	31325	157334	3660
2	0.85	-17.17	26.97	8.04	8.04	70509	16762	1845
3	1.50	-36.80	27.39	8.04	8.04	168812	33416	3913
4	2.15	-27.94	27.82	8.04	8.04	124057	25979	2982
5	2.85	20.77	28.29	8.04	8.04	19937	87791	2227

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-93.25	-406
2	0.85	0.00	-48.21	-210

3	1.50	0.00	-6.24	-27
4	2.15	0.00	41.84	182
5	2.85	2.01	99.15	432

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-16.31	15.93	10.05	10.05	58606	14353	1565
2	0.81	20.54	16.37	10.05	10.05	17793	75511	1964
3	1.50	31.66	16.82	10.05	10.05	26770	120350	3011
4	2.19	15.45	17.28	10.05	10.05	13757	54492	1486
5	2.85	-26.33	17.72	10.05	10.05	98340	22558	2511

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	74.78	326
2	0.81	0.00	36.15	158
3	1.50	0.00	-3.71	-16
4	2.19	0.00	-43.58	-190
5	2.85	0.00	-82.20	-358

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-34.41	95.53	10.05	10.05	95811	34324	3373
2	1.50	-8.69	85.15	10.05	10.05	4963	10463	826
3	2.85	-16.31	74.78	10.05	10.05	33295	17639	1600

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	35.30	154
2	1.50	0.00	5.50	24
3	2.85	0.00	-15.93	-69

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-20.77	102.95	10.05	10.05	39471	22742	2035
2	1.50	-11.59	92.57	10.05	10.05	10992	13549	1108
3	2.85	-26.33	82.20	10.05	10.05	69414	26756	2585

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-19.56	-85
2	1.50	0.00	3.26	14
3	2.85	0.00	17.72	77

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

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

1	0.15	32.29	25.51	8.04	8.04	29450	147255	3436
2	0.85	-17.65	25.98	8.04	8.04	73467	17093	1894
3	1.50	-35.90	26.40	8.04	8.04	164905	32576	3817
4	2.15	-26.45	26.83	8.04	8.04	117177	24640	2824
5	2.85	21.18	27.30	8.04	8.04	20203	90400	2269

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-91.16	-397
2	0.85	0.00	-45.86	-200
3	1.50	0.00	-4.68	-20
4	2.15	0.00	41.60	181
5	2.85	2.01	96.09	419

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-16.86	15.36	10.05	10.05	61113	14758	1616
2	0.81	19.94	15.80	10.05	10.05	17273	73378	1907
3	1.50	31.34	16.26	10.05	10.05	26465	119305	2979
4	2.19	15.70	16.71	10.05	10.05	13923	55792	1509
5	2.85	-25.21	17.15	10.05	10.05	94083	21616	2405

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	74.50	325
2	0.81	0.00	36.32	158
3	1.50	0.00	-3.09	-13
4	2.19	0.00	-42.50	-185
5	2.85	0.00	-80.68	-352

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-32.29	93.46	10.05	10.05	88254	32419	3167
2	1.50	-8.95	83.98	10.05	10.05	5795	10706	851
3	2.85	-16.86	74.50	10.05	10.05	35523	18131	1656

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	32.75	143
2	1.50	0.00	4.51	20
3	2.85	0.00	-15.36	-67

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-21.18	99.65	10.05	10.05	42250	22998	2077
2	1.50	-11.23	90.17	10.05	10.05	10549	13141	1073
3	2.85	-25.21	80.68	10.05	10.05	65634	25723	2476

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-20.13	-88
2	1.50	0.00	2.70	12

3 2.85 0.00 17.15 75

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	20.77	28.29	8.04	8.04	19937	87791	2227
2	0.85	-27.94	27.82	8.04	8.04	124057	25979	2982
3	1.50	-36.80	27.39	8.04	8.04	168812	33416	3913
4	2.15	-17.17	26.97	8.04	8.04	70509	16762	1845
5	2.85	34.41	26.50	8.04	8.04	31325	157334	3660

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-99.15	-432
2	0.85	0.00	-34.55	-151
3	1.50	0.00	12.27	53
4	2.15	0.00	53.85	235
5	2.85	2.01	93.25	406

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-26.33	17.72	10.05	10.05	98340	22558	2511
2	0.81	15.45	17.28	10.05	10.05	13757	54492	1486
3	1.50	31.66	16.82	10.05	10.05	26770	120350	3011
4	2.19	20.54	16.37	10.05	10.05	17793	75511	1964
5	2.85	-16.31	15.93	10.05	10.05	58606	14353	1565

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	82.20	358
2	0.81	0.00	43.58	190
3	1.50	0.00	3.71	16
4	2.19	0.00	-36.15	-158
5	2.85	0.00	-74.78	-326

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-20.77	102.95	10.05	10.05	39471	22742	2035
2	1.50	-11.59	92.57	10.05	10.05	10992	13549	1108
3	2.85	-26.33	82.20	10.05	10.05	69414	26756	2585

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	19.56	85
2	1.50	0.00	-3.26	-14
3	2.85	0.00	-17.72	-77

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-34.41	95.53	10.05	10.05	95811	34324	3373
2	1.50	-8.69	85.15	10.05	10.05	4963	10463	826
3	2.85	-16.31	74.78	10.05	10.05	33295	17639	1600

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-35.30	-154
2	1.50	0.00	-5.50	-24
3	2.85	0.00	15.93	69

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	21.18	27.30	8.04	8.04	20203	90400	2269
2	0.85	-26.45	26.83	8.04	8.04	117177	24640	2824
3	1.50	-35.90	26.40	8.04	8.04	164905	32576	3817
4	2.15	-17.65	25.98	8.04	8.04	73467	17093	1894
5	2.85	32.29	25.51	8.04	8.04	29450	147255	3436

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	2.01	-96.09	-419
2	0.85	0.00	-34.71	-151
3	1.50	0.00	10.47	46
4	2.15	0.00	51.40	224
5	2.85	2.01	91.16	397

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-25.21	17.15	10.05	10.05	94083	21616	2405
2	0.81	15.70	16.71	10.05	10.05	13923	55792	1509
3	1.50	31.34	16.26	10.05	10.05	26465	119305	2979
4	2.19	19.94	15.80	10.05	10.05	17273	73378	1907
5	2.85	-16.86	15.36	10.05	10.05	61113	14758	1616

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	80.68	352
2	0.81	0.00	42.50	185
3	1.50	0.00	3.09	13
4	2.19	0.00	-36.32	-158
5	2.85	0.00	-74.50	-325

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-21.18	99.65	10.05	10.05	42250	22998	2077
2	1.50	-11.23	90.17	10.05	10.05	10549	13141	1073
3	2.85	-25.21	80.68	10.05	10.05	65634	25723	2476

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
----	---	-----------------	---	----------------

1	0.15	0.00	20.13	88
2	1.50	0.00	-2.70	-12
3	2.85	0.00	-17.15	-75

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.15	-32.29	93.46	10.05	10.05	88254	32419	3167
2	1.50	-8.95	83.98	10.05	10.05	5795	10706	851
3	2.85	-16.86	74.50	10.05	10.05	35523	18131	1656

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0.15	0.00	-32.75	-143
2	1.50	0.00	-4.51	-20
3	2.85	0.00	15.36	67

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X_i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M_p	Momento, espresso in kNm
M_n	Momento, espresse in kNm
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° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	26.65	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-22.79	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-36.82	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-22.79	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	26.65	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	18.40	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.99	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	18.40	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.65	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.10	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.65	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.10	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	26.65	0.00	0.40	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-22.79	0.00	0.40	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-36.82	0.00	0.40	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-22.79	0.00	0.40	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	26.65	0.00	0.40	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	0.40	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	18.40	0.00	0.40	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.99	0.00	0.40	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	18.40	0.00	0.40	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	0.40	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
-------------	---	----------	----------	-------	-------	---	---	-----------	-------	-----------------

1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.65	0.00	0.40	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.10	0.00	0.40	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	0.40	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.65	0.00	0.40	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.10	0.00	0.40	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	0.40	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	26.65	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-22.79	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-36.82	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-22.79	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	26.65	0.00	100.00	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	18.40	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.99	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	18.40	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	100.00	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.65	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.10	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.65	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.10	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.69	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	34.41	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.17	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-36.80	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-27.94	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	20.77	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	20.54	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.66	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.45	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-34.41	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.69	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.77	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.59	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	32.29	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.65	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-35.90	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-26.45	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	21.18	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	19.94	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.34	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.70	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-32.29	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.95	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-21.18	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.23	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	20.77	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-27.94	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-36.80	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.17	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	34.41	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.45	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.66	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	20.54	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.77	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.59	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-34.41	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.69	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	21.18	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-26.45	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-35.90	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.65	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	32.29	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.70	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.34	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	19.94	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-21.18	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.23	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-32.29	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.95	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	0.30	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	34.41	0.00	0.40	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.17	0.00	0.40	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-36.80	0.00	0.40	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-27.94	0.00	0.40	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	20.77	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	0.40	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	20.54	0.00	0.40	0.00	0.000

3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.66	0.00	0.40	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.45	0.00	0.40	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-34.41	0.00	0.40	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.69	0.00	0.40	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.77	0.00	0.40	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.59	0.00	0.40	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	32.29	0.00	0.40	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.65	0.00	0.40	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-35.90	0.00	0.40	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-26.45	0.00	0.40	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	21.18	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	0.40	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	19.94	0.00	0.40	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.34	0.00	0.40	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.70	0.00	0.40	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-32.29	0.00	0.40	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.95	0.00	0.40	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-21.18	0.00	0.40	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.23	0.00	0.40	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	20.77	0.00	0.40	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-27.94	0.00	0.40	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-36.80	0.00	0.40	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.17	0.00	0.40	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	34.41	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	0.40	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.45	0.00	0.40	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.66	0.00	0.40	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	20.54	0.00	0.40	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.77	0.00	0.40	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.59	0.00	0.40	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-34.41	0.00	0.40	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.69	0.00	0.40	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	21.18	0.00	0.40	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-26.45	0.00	0.40	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-35.90	0.00	0.40	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.65	0.00	0.40	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	32.29	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	0.40	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.70	0.00	0.40	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.34	0.00	0.40	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	19.94	0.00	0.40	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-21.18	0.00	0.40	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.23	0.00	0.40	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	0.40	0.00	0.000

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

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-32.29	0.00	0.40	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.95	0.00	0.40	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	0.40	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	34.41	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.17	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-36.80	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-27.94	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	20.77	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	20.54	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.66	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.45	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-34.41	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.69	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.77	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	32.29	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-35.90	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-26.45	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	21.18	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	19.94	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.34	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.70	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-32.29	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.95	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-21.18	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.23	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	20.77	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-27.94	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-36.80	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.17	0.00	100.00	0.00	0.000

5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	34.41	0.00	100.00	0.00	0.000
---	------	------	------	-------	--------	-------	------	--------	------	-------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.45	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.66	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	20.54	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-20.77	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-26.33	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-34.41	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.69	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.31	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	21.18	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	-26.45	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.50	8.04	8.04	50.67	-50.67	-35.90	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.15	8.04	8.04	50.67	-50.67	-17.65	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.85	8.04	8.04	50.67	-50.67	32.29	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.81	10.05	10.05	51.79	-51.79	15.70	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	31.34	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.19	10.05	10.05	51.79	-51.79	19.94	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-21.18	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-11.23	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-25.21	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.15	10.05	10.05	51.79	-51.79	-32.29	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.50	10.05	10.05	51.79	-51.79	-8.95	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.85	10.05	10.05	51.79	-51.79	-16.86	0.00	100.00	0.00	0.000

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0.15	-0.2721	0.2730	0.0359	0.2943
0.85	-0.2723	0.2728	0.0741	0.2026
1.50	-0.2725	0.2725	0.1095	0.1764
2.15	-0.2728	0.2723	0.0741	0.2026
2.77	-0.2730	0.2721	0.0359	0.2943

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0.15	-0.5859	0.5865	0.0374	0.2971
0.81	-0.5861	0.5864	0.0975	0.2510
1.50	-0.5862	0.5862	0.1498	0.2621
2.19	-0.5864	0.5861	0.0975	0.2510
2.85	-0.5865	0.5859	0.0374	0.2971

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0.15	-0.2721	0.2730	0.0359	0.2943
1.50	-0.4463	0.4204	0.0367	0.2958
2.85	-0.5859	0.5865	0.0374	0.2971

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0.15	-0.2730	0.2721	0.0359	0.2943
1.50	-0.4204	0.4463	0.0367	0.2958
2.85	-0.5865	0.5859	0.0374	0.2971

Inviluppo sollecitazioni nodali

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.15	-50.20	-4.73	-128.20	-59.97	19.82	35.76
0.85	2.48	38.22	-63.15	-13.02	21.11	34.47
1.50	24.76	49.81	-24.90	31.16	22.30	33.28
2.15	2.48	38.22	20.16	67.35	21.11	34.47
2.85	-50.20	-4.73	59.97	128.20	19.82	35.76

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.15	-37.76	-2.51	43.25	106.43	12.36	24.79
0.81	5.17	25.08	17.72	54.06	12.36	23.57
1.50	20.12	43.62	-11.16	11.16	12.36	22.31
2.19	5.17	25.08	-54.06	-17.72	12.36	23.57
2.85	-37.76	-2.51	-106.43	-43.25	12.36	24.79

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.15	-50.20	-4.73	4.06	57.33	60.63	132.25
1.50	-15.13	-1.83	-11.92	14.57	51.94	119.34
2.85	-37.76	-2.51	-24.79	-12.36	43.25	106.43

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.15	-50.20	-4.73	-57.33	-4.06	60.63	132.25
1.50	-15.13	-1.83	-14.57	11.92	51.94	119.34
2.85	-37.76	-2.51	12.36	24.79	43.25	106.43

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{\min} [kPa]	σ_{\max} [kPa]
0.15	18	144
0.85	36	99
1.50	54	86
2.15	36	99
2.85	18	144

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.15	8.04	8.04	1.68
0.85	8.04	8.04	1.94
1.50	8.04	8.04	1.70
2.15	8.04	8.04	1.84
2.85	8.04	8.04	1.68

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.15	0.00	189.04	1130.46	2.01
0.85	142.72	0.00	0.00	0.00
1.50	142.72	0.00	0.00	0.00
2.15	142.72	0.00	0.00	0.00
2.85	0.00	189.04	1130.46	2.01

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.15	10.05	10.05	2.78
0.81	10.05	10.05	2.69
1.50	10.05	10.05	2.34
2.19	10.05	10.05	2.69
2.85	10.05	10.05	2.78

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.15	142.07	0.00	0.00	0.00
0.81	142.07	0.00	0.00	0.00
1.50	142.07	0.00	0.00	0.00
2.19	142.07	0.00	0.00	0.00
2.85	142.07	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.15	10.05	10.05	2.46
1.50	10.05	10.05	17.79
2.85	10.05	10.05	3.59

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.15	153.21	0.00	0.00	0.00
1.50	151.47	0.00	0.00	0.00

2.85	149.72	0.00	0.00	0.00
------	--------	------	------	------

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.15	10.05	10.05	2.46
1.50	10.05	10.05	17.79
2.85	10.05	10.05	3.59

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.15	153.21	0.00	0.00	0.00
1.50	151.47	0.00	0.00	0.00
2.85	149.72	0.00	0.00	0.00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.15	8.04	8.04	3660	157334	31325
0.85	8.04	8.04	2982	25979	124057
1.50	8.04	8.04	3913	33416	170506
2.15	8.04	8.04	2982	25979	124057
2.85	8.04	8.04	3660	157334	31325

X	τ _c	A _{sw}
0.15	-432	2.01
0.85	-210	0.00
1.50	53	0.00
2.15	235	0.00
2.85	432	2.01

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.15	10.05	10.05	2511	22558	98340
0.81	10.05	10.05	1964	75511	17793
1.50	10.05	10.05	3037	122856	26836
2.19	10.05	10.05	1964	75511	17793
2.85	10.05	10.05	2511	22558	98340

X	τ _c	A _{sw}
0.15	358	0.00
0.81	190	0.00
1.50	-16	0.00
2.19	-190	0.00
2.85	-358	0.00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.15	10.05	10.05	3373	34324	95811

1.50	10.05	10.05	1108	13549	10992
2.85	10.05	10.05	2585	26756	69414

Y	τ_c	A_{sw}
0.15	154	0.00
1.50	24	0.00
2.85	-77	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30.00 cm

Y	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0.15	10.05	10.05	3373	34324	95811
1.50	10.05	10.05	1108	13549	10992
2.85	10.05	10.05	2585	26756	69414

Y	τ_c	A_{sw}
0.15	-154	0.00
1.50	-24	0.00
2.85	77	0.00