



COMMISSARIO DI GOVERNO

EX LEGGE 116/2014

REGIONE TOSCANA

DIREZIONE DIFESA DEL SUOLO E PROTEZIONE CIVILE
SETTORE GENIO CIVILE VALDARNO SUPERIORE

CASSE DI ESPANSIONE DI FIGLINE LOTTO PRULLI

ACCORDO DI PROGRAMMA D.M. N. 550 DEL 25/11/2015

PROGETTO DEFINITIVO

DIRIGENTE RESPONSABILE DEL CONTRATTO
Ing. Leandro RADICCHI

RESPONSABILE UNICO DEL PROCEDIMENTO
Ing. Enzo DI CARLO

UFFICIO DI PROGETTAZIONE

PROGETTISTI

Ing. Francesca BARZAGLI
Ing. Lorenzo BECHI
Ing. Fabio MARTELLI
Ing. Andrea NAVARRIA
Ing. Marie-Claire NTIBARIKURE
Geol. Andrea SALVADORI
Geol. Francesco VANNINI

COLLABORATORI ALLA PROGETTAZIONE

Geol. Andrea ADESSI
Geom. Roberto BIGAZZI
Geom. Vincenzo DE MARCO
Geom. Marco LIUTI
Ing. Vincenzo VERZINO

COORDINATORE PER LA SICUREZZA
IN FASE DI PROGETTAZIONE
Geom. Antonello MAZZOLIN

ADEMPIMENTI AMMINISTRATIVI

Dott.ssa Roberta Paola BIGIARINI
Dott.ssa Ivana D'ANGELO
Dott.ssa Maddalena Turchi

CODICE PROGETTO
PROGETTO FI D 1007

OGGETTO ELABORATO

OPERA OPPN3 VIABILITA' CHIESIMONE - SCATOLARE SEZ. C - FASCICOLO DEI CALCOLI DELLE STRUTTURE

FILE PD_E_PR_51C_R_R00 PDF

ELAB. PD_E_PR_51C_R_R00

emissione	revisione	scala	data
R00		----	Settembre 2018
	----	----	----
	----	----	----
	----	----	----
	----	----	----

ELABORATO

E_PR_51C

Firenze - Via San Gallo, 34/A - 50129 - Tel. 055/4622711

SCATOLARE SEZIONE C-C

Calcolo del carico sulla calotta

Pressione Geostatica

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

$$P_v = \gamma H$$

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

Spinta sui piedritti

Spinta attiva - Metodo di Coulomb

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

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

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

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

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

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

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

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

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

Spinta in presenza di falda

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

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

dove γ_{sa} 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 rifianco.

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

$$\epsilon' = \epsilon + \theta$$

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

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

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

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

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

$$K u = p$$

Da questa equazione matriciale si ricavano gli spostamenti incogniti u

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

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

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

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	10,00	[m]
Larghezza esterna	14,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	1,50	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	3,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	1,00	[m]
Spessore piedritto destro	1,00	[m]
Spessore fondazione	1,25	[m]
Spessore traverso	1,00	[m]

Caratteristiche strati terreno

<u>Strato di rifianco</u>		
Descrizione	Terreno di rifianco	
Peso di volume	1900,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2000,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	27,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	18,00	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm q]
Costante di Winkler	0,00	[kg/cm q/cm]

<u>Strato di base</u>		
Descrizione	Terreno di base	
Peso di volume	2000,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2000,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	18,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	12,00	[°]
Coesione	0,15	[kg/cm q]
Costante di Winkler	2,00	[kg/cm q/cm]
Tensione limite	5,00	[kg/cm q]

Falda

Quota falda (rispetto al piano di posa)	5,00	[m]
---	------	-----

Caratteristiche materiali utilizzati

<u>Materiale calcestruzzo</u>		
R _{sk} calcestruzzo	300,00	[kg/cm q]
Peso specifico calcestruzzo	2500,00	[kg/mc]
Modulo elastico E	284604,99	[kg/cm q]
Tensione di snervamento acciaio	4400,00	[kg/cm q]
Coeff. omogeneizzazione cls tesocompresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente di dilatazione termica	0,0000120	

<u>Materiale calcestruzzo traverso</u>		
R _{sk} calcestruzzo	400,00	[kg/cm q]
Peso specifico calcestruzzo	2500,00	[kg/mc]
Modulo elastico E	284604,99	[kg/cm q]
Tensione di snervamento acciaio	4400,00	[kg/cm q]
Coeff. omogeneizzazione cls tesocompresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente di dilatazione termica	0,0000120	

Condizioni di carico

Convenzioni adottate
Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura
Carichi verticali positivi se diretti verso il basso
Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra
Coppie concentrate positive se antiorarie

Ascisse X (esprese in m) positive verso destra
Ordinate Y (esprese in m) positive verso l'alto
Carichi concentrati espressi in kg
Coppie concentrate espressi in kgm
Carichi distribuiti espressi in kg/m

Simbologia adottata e unità di misura
Forze concentrate
X ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati
Y ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati
F_y componente Y del carico concentrato
F_x componente X del carico concentrato
M momento
Forze distribuite
X_i, X_f ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali
Y_i, Y_f ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali
V_{ni} componente normale del carico distribuito nel punto iniziale
V_{nf} componente normale del carico distribuito nel punto finale
V_{ti} componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale
V_{tf} componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale
D_{ni} variazione termica lenbo esterno espressa in gradi centigradi
D_{ni} variazione termica lenbo 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)

<u>Condizione di carico n° 7 (CCE7: g1 - Chiesimone)</u>					
D istr	Fondaz.	X _i = 2,50	X _f = 14,50	V _{ni} = 8250	V _{ni} = 8250
D istr	Pied_S	Y _i = 1,25	Y _f = 8,75	V _{ti} = -8250	V _{ti} = 0
D istr	Pied_D	Y _i = 1,25	Y _f = 8,75	V _{ti} = 8250	V _{ti} = 0

<u>Condizione di carico n° 8 (CCE8: g2 - Fondo Chiesimone)</u>					
D istr	Fondaz.	X _i = 2,50	X _f = 14,50	V _{ni} = 2000	V _{ni} = 2000
				V _{ti} = 0	V _{ti} = 0

<u>Condizione di carico n° 9 (CCE9: g2 - Impalcato)</u>					
D istr	Traverso	X _i = 2,50	X _f = 14,50	V _{ni} = 300	V _{ni} = 300
				V _{ti} = 0	V _{ti} = 0

<u>Condizione di carico n° 10 (CCE10: Tandem Sx)</u>					
D istr	Traverso	X _i = 2,50	X _f = 5,50	V _{ni} = 6000	V _{ni} = 6000
				V _{ti} = 0	V _{ti} = 0

<u>Condizione di carico n° 11 (CCE11: Tandem Mezzeria)</u>					
D istr	Traverso	X _i = 7,00	X _f = 10,00	V _{ni} = 6000	V _{ni} = 6000
				V _{ti} = 0	V _{ti} = 0

<u>Condizione di carico n° 12 (CCE12: Tandem Dx)</u>					
D istr	Traverso	X _i = 11,50	X _f = 14,50	V _{ni} = 6000	V _{ni} = 6000
				V _{ti} = 0	V _{ti} = 0

<u>Condizione di carico n° 13 (CCE13: Variabile distribuito)</u>					
D istr	Traverso	X _i = 2,50	X _f = 14,50	V _{ni} = 900	V _{ni} = 900
D istr	Terreno	X _i = -12,50	X _f = 2,50	V _{ti} = 900	V _{ti} = 900
D istr	Terreno	X _i = 14,50	X _f = 29,50	V _{ti} = 900	V _{ti} = 900

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

$$V_{Rd} = [0,18 \cdot k \cdot (100,0 \cdot \rho \cdot f_{ck})^{1/3} / \gamma_c + 0,15 \cdot \alpha_p] \cdot b_w \cdot d \cdot (v_{min} + 0,15 \cdot \alpha_p) \cdot b_w \cdot d$$
$$V_{Rd} = 0,9 \cdot d \cdot A_{sw} / s \cdot f_{yd} \cdot (\cot \theta + \cot \theta_0) \cdot \sin \alpha$$
$$V_{Rd} = 0,9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_s \cdot f_{cd} \cdot (\cot \theta + \cot \theta_0) / (1,0 + \cot \theta_0^2)$$

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

$$fed=0,5\%fed$$
$$k=1+(200/d)^{1/2}$$
$$vmin=0,035\%k^{3/2}\%fck^{1/2}$$

Stato Limite di Esercizio

Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:	
Ambiente poco aggressivo	
Limiti tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)	0.60 f _{ck}
Limiti tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.)	0.45 f _{ck}
Limiti tensioni di trazione nell'acciaio (comb. rare)	0.80 f _{yk}

Criteri verifiche a fessurazione:			
Armatura sensibile			
Apertura limiti e fessure espresse in [mm]			
Apertura limiti e fessure	w1=0,20	w2=0,30	w3=0,40

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2008 - Approccio 2

Copriferro sezioni	5,00 [cm]
--------------------	-----------

Descrizione combinazioni di carico

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

Norme Tecniche 2008

Simbologia adottata	
γ _{G1fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ _{G1sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ _{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ _{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ _Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
γ _{acc0}	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
γ _c	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
γ _{cu}	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
γ _φ	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:				
Carichi	Effetto		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ _{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ _{G1sfav}	1,35	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ _{G2sfav}	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ _{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ _{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ _{Qsfav}	1,35	1,30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:				
Parametri			M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	γ _{tanφ}		1,00	1,25
Coesione efficace	γ _c		1,00	1,25
Resistenza non drenata	γ _{cu}		1,00	1,40
Resistenza a compressione uniassiale	γ _{qu}		1,00	1,60
Peso dell'unità di volume	γ _f		1,00	1,00

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:				
Carichi	Effetto		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ _{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ _{G1sfav}	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	γ _{G2sfav}	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ _{G2sfav}	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	γ _{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ _{Qsfav}	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:				
Parametri			M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	γ _{tanφ}		1,00	1,25
Coesione efficace	γ _c		1,00	1,25
Resistenza non drenata	γ _{cu}		1,00	1,40
Resistenza a compressione uniassiale	γ _{qu}		1,00	1,60
Peso dell'unità di volume	γ _f		1,00	1,00

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:				
Carichi	Effetto		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ _{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ _{G1sfav}	1,35	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ _{G2sfav}	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ _{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ _{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ _{Qsfav}	1,35	1,30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:				
Parametri			M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	γ _{tanφ}		1,00	1,25

Coesione efficace	γ_c	1,00	1,25
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1,00	1,40
Resistenza a compressione uniaassiale	γ_{qu}	1,00	1,60
Peso dell'unità di volume	γ_f	1,00	1,00

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{G1 fav}$	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{G1 sfav}$	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{G2 fav}$	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{G2 sfav}$	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	$\gamma_{Q fav}$	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	$\gamma_{Q sfav}$	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan \phi}$	1,00	1,25
Coesione efficace	γ_c	1,00	1,25
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1,00	1,40
Resistenza a compressione uniaassiale	γ_{qu}	1,00	1,60
Peso dell'unità di volume	γ_f	1,00	1,00

Coeff. di combinazione $\Psi_0 = 0,75$ $\Psi_1 = 0,75$ $\Psi_2 = 0,00$ Combinazione n° 1 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1,50	1,00	1,50
CCE9: g2 - Impakato	1,50	1,00	1,50
CCE10: Tandem Sx	1,35	1,00	1,35
CCE13: Variabile distribuito	1,35	1,00	1,35

Combinazione n° 2 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1,50	1,00	1,50
CCE9: g2 - Impakato	1,50	1,00	1,50
CCE11: Tandem Mezzeria	1,35	1,00	1,35
CCE13: Variabile distribuito	1,35	1,00	1,35

Combinazione n° 3 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1,50	1,00	1,50
CCE9: g2 - Impakato	1,50	1,00	1,50
CCE12: Tandem Dx	1,35	1,00	1,35
CCE13: Variabile distribuito	1,35	1,00	1,35

Combinazione n° 4 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35
Spinta falda	1,35	1,00	1,35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1,50	1,00	1,50
CCE9: g2 - Impakato	1,50	1,00	1,50
CCE10: Tandem Sx	1,35	1,00	1,35
CCE13: Variabile distribuito	1,35	1,00	1,35

Combinazione n° 5 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35
Spinta falda	1,35	1,00	1,35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1,50	1,00	1,50

CCE9: g2 - Impakato	1,50	1,00	1,50
CCE11: Tandem Mezzeria	1,35	1,00	1,35
CCE13: Variabile distribuito	1,35	1,00	1,35

Combinazione n° 6 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35
Spinta falda	1,35	1,00	1,35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1,50	1,00	1,50
CCE9: g2 - Impakato	1,50	1,00	1,50
CCE12: Tandem Dx	1,35	1,00	1,35
CCE13: Variabile distribuito	1,35	1,00	1,35

Combinazione n° 7 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35
CCE7: g1 - Chiesimone	1,35	1,00	1,35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1,50	1,00	1,50
CCE9: g2 - Impakato	1,50	1,00	1,50
CCE10: Tandem Sx	1,35	1,00	1,35
CCE13: Variabile distribuito	1,35	1,00	1,35

Combinazione n° 8 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35
CCE7: g1 - Chiesimone	1,35	1,00	1,35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1,50	1,00	1,50
CCE9: g2 - Impakato	1,50	1,00	1,50
CCE11: Tandem Mezzeria	1,35	1,00	1,35
CCE13: Variabile distribuito	1,35	1,00	1,35

Combinazione n° 9 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35
CCE7: g1 - Chiesimone	1,35	1,00	1,35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1,50	1,00	1,50
CCE9: g2 - Impakato	1,50	1,00	1,50
CCE12: Tandem Dx	1,35	1,00	1,35
CCE13: Variabile distribuito	1,35	1,00	1,35

Combinazione n° 10 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35
Spinta falda	1,35	1,00	1,35
CCE7: g1 - Chiesimone	1,35	1,00	1,35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1,50	1,00	1,50
CCE9: g2 - Impakato	1,50	1,00	1,50
CCE10: Tandem Sx	1,35	1,00	1,35
CCE13: Variabile distribuito	1,35	1,00	1,35

Combinazione n° 11 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35
Spinta falda	1,35	1,00	1,35
CCE7: g1 - Chiesimone	1,35	1,00	1,35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1,50	1,00	1,50
CCE9: g2 - Impakato	1,50	1,00	1,50
CCE11: Tandem Mezzeria	1,35	1,00	1,35
CCE13: Variabile distribuito	1,35	1,00	1,35

Combinazione n° 12 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno sinistra	1,35	1,00	1,35
Spinta terreno destra	1,35	1,00	1,35

Spinta falda	1.35	1.00	1.35
CCE7: g1 - Chiesimone	1.35	1.00	1.35
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.50	1.00	1.50
CCE9: g2 - Impakato	1.50	1.00	1.50
CCE12: Tandem Dx	1.35	1.00	1.35
CCE13: Variabile distribuito	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 13 SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 14 SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 15 SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 16 SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 17 SLE (Quasi Permanente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 18 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00
CCE10: Tandem Sx	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 19 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00
CCE11: Tandem Mezzeria	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 20 SLE (Frequente)

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

Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00
CCE12: Tandem Dx	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 21 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00
CCE13: Variabile distribuito	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 22 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00
CCE10: Tandem Sx	1.00	1.00	1.00
CCE13: Variabile distribuito	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 23 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00
CCE11: Tandem Mezzeria	1.00	1.00	1.00
CCE13: Variabile distribuito	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 24 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00
CCE11: Tandem Mezzeria	1.00	0.75	0.75
CCE13: Variabile distribuito	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 25 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
CCE8: g2 - Fondo Chiesimone	1.00	1.00	1.00
CCE9: g2 - Impakato	1.00	1.00	1.00
CCE13: Variabile distribuito	1.00	1.00	1.00
CCE12: Tandem Dx	1.00	0.75	0.75

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

Tipo di analisi

Pressione in calotta	Pressione geostatica
Spinta sui piedritti	Attiva [combinazione 1]
	Attiva [combinazione 2]
	Attiva [combinazione 3]
	Attiva [combinazione 4]
	Attiva [combinazione 5]
	Attiva [combinazione 6]
	Attiva [combinazione 7]
	Attiva [combinazione 8]
	Attiva [combinazione 9]
	Attiva [combinazione 10]
	Attiva [combinazione 11]
	Attiva [combinazione 12]
	Attiva [combinazione 13]
	Attiva [combinazione 14]
	Attiva [combinazione 15]
	Attiva [combinazione 16]
	Attiva [combinazione 17]
	Attiva [combinazione 18]
	Attiva [combinazione 19]
	Attiva [combinazione 20]
	Attiva [combinazione 21]
	Attiva [combinazione 22]
	Attiva [combinazione 23]
	Attiva [combinazione 24]
	Attiva [combinazione 25]

Sisma

Combinazioni SLU	
Accelerazione al suolo a_g =	1.43 [m/s^2]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.49
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_w)	0.24
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_w*St*S_s) = 5.20$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 2.60$

Combinazioni SLE	
Accelerazione al suolo a_g =	0.61 [m/s^2]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.50
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_w)	0.18
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_w*St*S_s) = 1.67$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 0.84$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare

Spinta sismica	Mononobe-Okabe
----------------	----------------

Angolo diffusione sovraccarico	30,00 [°]
--------------------------------	-----------

Coefficienti di spinta		
N° combinazione	Statico	Sismico
1	0,334	0,000
2	0,334	0,000
3	0,334	0,000
4	0,334	0,000
5	0,334	0,000
6	0,334	0,000

7	0,334	0,000
8	0,334	0,000
9	0,334	0,000
10	0,334	0,000
11	0,334	0,000
12	0,334	0,000
13	0,334	0,379
14	0,334	0,362
15	0,334	0,379
16	0,334	0,362
17	0,334	0,000
18	0,334	0,000
19	0,334	0,000
20	0,334	0,000
21	0,334	0,000
22	0,334	0,000
23	0,334	0,000
24	0,334	0,000
25	0,334	0,000

Discretizzazione strutturale	
Numero elementi fondazione	193
Numero elementi traverso	70
Numero elementi piedritti sinistro	92
Numero elementi piedritti destro	92
Numero molle fondazione	194
Numero molle piedritto sinistro	93
Numero molle piedritto destro	93

Analisi della combinazione n° 1

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 2

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 3

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 4

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00

2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]

Falda

Spinta	1687,5[kg]
Sottospinta	6750[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 5

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]

Falda

Spinta	1687,5[kg]
Sottospinta	6750[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 6

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]

Falda

Spinta	1687,5[kg]
Sottospinta	6750[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 7

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 8

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 9

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 8532,86 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 10

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]
---------------------	-------------------------------	--------------------------------

Piedritt o destro Pressione sup. 385,91 [kg/mq] Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]

<u>Falda</u>	
Spinta	16875[kg]
Sottospinta	6750[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 11

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]

<u>Falda</u>	
Spinta	16875[kg]
Sottospinta	6750[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 12

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	1215,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	1215,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 385,91 [kg/mq]	Pressione inf. 6603,32 [kg/mq]

<u>Falda</u>	
Spinta	16875[kg]
Sottospinta	6750[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 13

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 6034,78 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 6034,78 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 402,85 [kg/mq]	Pressione inf. 402,85 [kg/mq]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 14

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

Carichi verticali in calotta

X i	X j	Q[kg/mq]
- 22,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 6034,78 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 6034,78 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 246,88 [kg/mq]	Pressione inf. 246,88 [kg/mq]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 15

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

Carichi verticali in calotta

X i	X j	Q[kg/mq]
- 22,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 6034,78 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 6034,78 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 402,85 [kg/mq]	Pressione inf. 402,85 [kg/mq]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 16

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

Carichi verticali in calotta

X i	X j	Q[kg/mq]
- 22,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 6034,78 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 6034,78 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 246,88 [kg/mq]	Pressione inf. 246,88 [kg/mq]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 17

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

Carichi verticali in calotta

X i	X j	Q[kg/mq]
- 22,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 4605,49 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 4605,49 [kg/mq]

Falda

Spinta	1250[kg]
Sottospinta	5000[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 18

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

Carichi verticali in calotta

X i	X j	Q[kg/mq]
- 22,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 4605,49 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 4605,49 [kg/mq]

Falda

Spinta	1250[kg]
Sottospinta	5000[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 19

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

Carichi verticali in calotta

X i	X j	Q[kg/mq]
- 22,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 4605,49 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 4605,49 [kg/mq]

Falda

Spinta	1250[kg]
Sottospinta	5000[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 20

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 4605,49 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 0,00 [kg/mq]	Pressione inf. 4605,49 [kg/mq]

<u>Falda</u>	
Spinta	12500[kg]
Sottospinta	5000[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 21

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	675,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	675,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 214,39 [kg/mq]	Pressione inf. 4819,88 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 214,39 [kg/mq]	Pressione inf. 4819,88 [kg/mq]

<u>Falda</u>	
Spinta	12500[kg]
Sottospinta	5000[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 22

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	675,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	675,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 214,39 [kg/mq]	Pressione inf. 4819,88 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 214,39 [kg/mq]	Pressione inf. 4819,88 [kg/mq]

<u>Falda</u>	
Spinta	12500[kg]
Sottospinta	5000[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 23

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	675,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	675,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 214,39 [kg/mq]	Pressione inf. 4819,88 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 214,39 [kg/mq]	Pressione inf. 4819,88 [kg/mq]

<u>Falda</u>	
Spinta	12500[kg]
Sottospinta	5000[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 24

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	675,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	675,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 214,39 [kg/mq]	Pressione inf. 4819,88 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 214,39 [kg/mq]	Pressione inf. 4819,88 [kg/mq]

<u>Falda</u>	
Spinta	12500[kg]
Sottospinta	5000[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 25

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-22,50	-12,50	0,00
-12,50	2,50	900,00
2,50	14,50	0,00
14,50	29,50	900,00
29,50	39,50	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 285,86 [kg/mq]	Pressione inf. 4891,35 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 285,86 [kg/mq]	Pressione inf. 4891,35 [kg/mq]

<u>Falda</u>	
Spinta	12500[kg]
Sottospinta	5000[kg/mq]

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,005	1,398
4,66	0,003	0,953
9,29	-0,001	0,737
13,91	-0,004	0,996
18,50	-0,005	1,355

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	-0,036	1,237
5,31	-0,037	1,523
8,50	-0,038	1,606
11,69	-0,040	1,416
15,00	-0,041	1,099

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,005	1,216
5,06	-0,171	1,228
9,50	-0,036	1,237

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,005	1,084
5,06	0,117	1,093
9,50	-0,041	1,099

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,004	1,308
4,66	0,003	0,903
9,29	-0,001	0,738
13,91	-0,004	1,047
18,50	-0,004	1,444

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	0,008	1,159
5,31	0,006	1,534
8,50	0,004	1,727
11,69	0,003	1,537
15,00	0,001	1,164

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,005	1,140
5,06	-0,158	1,151
9,50	0,008	1,159

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,005	1,146
5,06	0,162	1,156
9,50	0,001	1,164

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,005	1,193

4,66	0,003	0,857
9,29	-0,001	0,751
13,91	-0,004	1,101
18,50	-0,005	1,511

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 3)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	0,057	1,070
5,31	0,055	1,387
8,50	0,054	1,580
11,69	0,053	1,503
15,00	0,051	1,226

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,005	1,054
5,06	-0,102	1,063
9,50	0,057	1,070

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,005	1,205
5,06	0,173	1,217
9,50	0,051	1,226

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,006	1,053
4,66	0,004	0,621
9,29	-0,001	0,409
13,91	-0,005	0,668
18,50	-0,006	1,022

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 4)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	-0,027	0,899
5,31	-0,029	1,180
8,50	-0,030	1,263
11,69	-0,032	1,077
15,00	-0,033	0,770

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,006	0,878
5,06	-0,156	0,889
9,50	-0,027	0,899

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,006	0,754
5,06	0,110	0,763
9,50	-0,033	0,770

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,006	0,962
4,66	0,004	0,571
9,29	-0,001	0,410
13,91	-0,005	0,719
18,50	-0,006	1,110

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 5)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	0,016	0,820
5,31	0,014	1,191
8,50	0,013	1,383
11,69	0,011	1,198
15,00	0,009	0,835

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,006	0,802
5,06	-0,142	0,812
9,50	0,016	0,820

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,006	0,816
5,06	0,156	0,827
9,50	0,009	0,835

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,006	0,847
4,66	0,004	0,525
9,29	-0,001	0,423
13,91	-0,005	0,773
18,50	-0,006	1,178

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 6)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	0,065	0,731
5,31	0,064	1,044
8,50	0,062	1,237
11,69	0,061	1,164
15,00	0,059	0,897

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,006	0,716
5,06	-0,086	0,725
9,50	0,065	0,731

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,006	0,876
5,06	0,166	0,888
9,50	0,059	0,897

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,001	1,792
4,66	-0,001	1,357
9,29	0,000	1,149
13,91	0,001	1,313
18,50	0,001	1,559

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 7)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	-0,125	1,629
5,31	-0,125	1,928
8,50	-0,126	2,001
11,69	-0,126	1,775
15,00	-0,127	1,392

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,001	1,607
5,06	-0,268	1,619
9,50	-0,125	1,629

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,001	1,376
5,06	0,119	1,385
9,50	-0,127	1,392

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,002	1,701
4,66	-0,001	1,307
9,29	0,000	1,150
13,91	0,001	1,364
18,50	0,002	1,648

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	-0,082	1,550
5,31	-0,082	1,940
8,50	-0,083	2,121
11,69	-0,084	1,896
15,00	-0,084	1,456

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,002	1,531
5,06	-0,255	1,542
9,50	-0,082	1,550

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,002	1,438
5,06	0,165	1,448
9,50	-0,084	1,456

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,001	1,586
4,66	-0,001	1,261
9,29	0,000	1,163
13,91	0,001	1,418
18,50	0,001	1,715

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	-0,033	1,461
5,31	-0,033	1,793
8,50	-0,034	1,975
11,69	-0,034	1,861
15,00	-0,034	1,519

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,001	1,445
5,06	-0,198	1,454

9,50 -0,033 1,461

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,001	1,497
5,06	0,175	1,509
9,50	-0,034	1,519

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,000	1,446
4,66	0,000	1,026
9,29	0,000	0,822
13,91	0,000	0,985
18,50	0,000	1,226

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	-0,117	1,290
5,31	-0,117	1,585
8,50	-0,118	1,658
11,69	-0,118	1,436
15,00	-0,119	1,062

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	1,269
5,06	-0,252	1,281
9,50	-0,117	1,290

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	1,046
5,06	0,113	1,055
9,50	-0,119	1,062

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,000	1,356
4,66	0,000	0,976
9,29	0,000	0,823
13,91	0,000	1,036
18,50	0,000	1,314

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	-0,073	1,211
5,31	-0,074	1,597
8,50	-0,075	1,778
11,69	-0,076	1,557
15,00	-0,076	1,127

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	1,193
5,06	-0,239	1,203
9,50	-0,073	1,211

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	1,108
5,06	0,158	1,119

9,50	-0,076	1,127
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)</u>		
X[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,00	0,000	1,241
4,66	0,000	0,929
9,29	0,000	0,835
13,91	0,000	1,090
18,50	0,000	1,382
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)</u>		
X[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
2,00	-0,024	1,122
5,31	-0,025	1,450
8,50	-0,025	1,632
11,69	-0,026	1,523
15,00	-0,027	1,189
<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)</u>		
Y[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	0,000	1,107
5,06	-0,183	1,116
9,50	-0,024	1,122
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)</u>		
Y[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	0,000	1,168
5,06	0,168	1,180
9,50	-0,027	1,189
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)</u>		
X[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,00	0,399	0,749
4,66	0,398	0,573
9,29	0,395	0,497
13,91	0,392	0,703
18,50	0,391	0,985
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)</u>		
X[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
2,00	0,577	0,690
5,31	0,576	0,855
8,50	0,575	0,932
11,69	0,574	0,882
15,00	0,573	0,780
<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)</u>		
Y[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	0,399	0,681
5,06	0,423	0,686
9,50	0,577	0,690
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)</u>		
Y[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	0,392	0,771
5,06	0,550	0,776
9,50	0,573	0,780
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)</u>		
X[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,00	0,347	0,730

4,66	0,346	0,555
9,29	0,343	0,481
13,91	0,341	0,683
18,50	0,340	0,959
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)</u>		
X[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
2,00	0,508	0,670
5,31	0,507	0,828
8,50	0,506	0,903
11,69	0,506	0,856
15,00	0,505	0,758
<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)</u>		
Y[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	0,348	0,662
5,06	0,364	0,667
9,50	0,508	0,670
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)</u>		
Y[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	0,340	0,749
5,06	0,488	0,754
9,50	0,505	0,758
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)</u>		
X[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,00	-0,391	0,848
4,66	-0,393	0,594
9,29	-0,396	0,497
13,91	-0,399	0,678
18,50	-0,399	0,898
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)</u>		
X[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
2,00	-0,503	0,751
5,31	-0,504	0,875
8,50	-0,504	0,945
11,69	-0,505	0,886
15,00	-0,506	0,741
<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)</u>		
Y[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	-0,392	0,741
5,06	-0,516	0,747
9,50	-0,503	0,751
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)</u>		
Y[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	-0,399	0,732
5,06	-0,382	0,737
9,50	-0,506	0,741
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)</u>		
X[m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,00	-0,340	0,814
4,66	-0,342	0,573
9,29	-0,344	0,481
13,91	-0,347	0,662
18,50	-0,347	0,885
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)</u>		

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	-0,426	0,722
5,31	-0,426	0,845
8,50	-0,427	0,914
11,69	-0,428	0,860
15,00	-0,429	0,724

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,340	0,713
5,06	-0,449	0,718
9,50	-0,426	0,722

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,348	0,716
5,06	-0,319	0,721
9,50	-0,429	0,724

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,005	0,532
4,66	0,003	0,328
9,29	-0,001	0,245
13,91	-0,004	0,438
18,50	-0,005	0,687

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	0,044	0,459
5,31	0,043	0,600
8,50	0,043	0,674
11,69	0,042	0,623
15,00	0,041	0,507

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,005	0,450
5,06	-0,036	0,455
9,50	0,044	0,459

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,005	0,498
5,06	0,082	0,503
9,50	0,041	0,507

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,005	0,659
4,66	0,003	0,391
9,29	-0,001	0,263
13,91	-0,004	0,442
18,50	-0,005	0,687

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	0,002	0,563
5,31	0,001	0,726
8,50	0,000	0,777
11,69	0,000	0,678
15,00	-0,001	0,511

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,005	0,551
5,06	-0,081	0,558
9,50	0,002	0,563

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,005	0,501
5,06	0,074	0,507
9,50	-0,001	0,511

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,004	0,609
4,66	0,003	0,363
9,29	-0,001	0,263
13,91	-0,004	0,471
18,50	-0,004	0,736

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	0,026	0,520
5,31	0,025	0,732
8,50	0,024	0,844
11,69	0,023	0,745
15,00	0,022	0,547

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,004	0,508
5,06	-0,073	0,515
9,50	0,026	0,520

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,004	0,536
5,06	0,099	0,542
9,50	0,022	0,547

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,005	0,545
4,66	0,003	0,338
9,29	-0,001	0,270
13,91	-0,004	0,501
18,50	-0,005	0,774

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	0,053	0,470
5,31	0,052	0,650
8,50	0,052	0,763
11,69	0,051	0,726
15,00	0,050	0,582

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y[m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,005	0,461
5,06	-0,042	0,466

9,50	0,053	0,470
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,005	0,569
5,06	0,105	0,576
9,50	0,050	0,582
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,005	0,585
4,66	0,003	0,356
9,29	-0,001	0,264
13,91	-0,004	0,471
18,50	-0,005	0,736
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	0,039	0,503
5,31	0,038	0,673
8,50	0,038	0,760
11,69	0,037	0,693
15,00	0,036	0,545
<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,005	0,492
5,06	-0,050	0,498
9,50	0,039	0,503
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,005	0,535
5,06	0,091	0,541
9,50	0,036	0,545
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,005	0,754
4,66	0,003	0,441
9,29	-0,001	0,287
13,91	-0,004	0,476
18,50	-0,005	0,737
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	-0,017	0,642
5,31	-0,018	0,840
8,50	-0,019	0,897
11,69	-0,020	0,766
15,00	-0,021	0,551
<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,005	0,627
5,06	-0,110	0,636
9,50	-0,017	0,642
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,005	0,540
5,06	0,080	0,546

9,50	-0,021	0,551
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,004	0,687
4,66	0,003	0,404
9,29	-0,001	0,288
13,91	-0,004	0,514
18,50	-0,004	0,802
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	0,015	0,584
5,31	0,014	0,849
8,50	0,013	0,987
11,69	0,012	0,856
15,00	0,010	0,599
<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,004	0,571
5,06	-0,100	0,578
9,50	0,015	0,584
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,004	0,586
5,06	0,114	0,593
9,50	0,010	0,599
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,005	0,662
4,66	0,003	0,392
9,29	-0,001	0,282
13,91	-0,004	0,503
18,50	-0,005	0,786
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
2,00	0,021	0,564
5,31	0,020	0,805
8,50	0,019	0,930
11,69	0,018	0,815
15,00	0,017	0,585
<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,005	0,551
5,06	-0,088	0,558
9,50	0,021	0,564
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,005	0,573
5,06	0,108	0,580
9,50	0,017	0,585
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,005	0,615

4,66	0,003	0,376
9,29	-0,001	0,295
13,91	-0,004	0,544
18,50	-0,005	0,840

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
2,00	0,047	0,529
5,31	0,046	0,748
8,50	0,045	0,878
11,69	0,044	0,820
15,00	0,043	0,633

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	0,005	0,518
5,06	-0,061	0,524
9,50	0,047	0,529

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	-0,005	0,618
5,06	0,116	0,626
9,50	0,043	0,633

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1310,96	-65,76
4,66	5808,047	-33982,22	26899,87
9,29	116963,76	6774,27	26899,87
13,91	-3160,32	51033,89	26899,87
18,50	0,00	-1311,53	-65,76

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-64564,38	53393,12	12161,27
5,31	53302,17	14141,87	12161,27
8,50	68077,15	-3441,88	12161,27
11,69	31502,57	-19506,88	12161,27
15,00	-60708,82	-35976,88	12161,27

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-82803,44	26965,62	83346,24
5,06	-30278,35	-619,37	68369,68
9,50	-64564,38	-12161,27	53393,12

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-78947,88	-26965,62	65930,01
5,06	-26422,79	619,37	50953,44
9,50	-60708,82	12161,27	35976,88

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1226,44	-60,25
4,66	60032,94	-32041,68	24648,69
9,29	116786,11	6498,54	24648,69
13,91	-5874,36	53235,28	24648,69
18,50	0,00	-1397,29	-60,25

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-76539,91	44680,38	14417,95
5,31	44501,82	28210,38	14417,95
8,50	99706,31	-4,62	14417,95
11,69	44472,37	-28219,62	14417,95
15,00	-76599,96	-44689,62	14417,95

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-74750,95	24708,95	74633,51
5,06	-32239,87	-2876,05	59666,94
9,50	-76539,91	-14417,95	44680,38

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-74810,99	-24708,95	74642,74
5,06	-32299,92	2876,05	59666,18
9,50	-76599,96	14417,95	44689,62

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1118,57	-64,52

4,66	56758,01	-30914,76	26392,57
9,29	113423,60	6281,34	26392,57
13,91	-14156,56	56286,79	26392,57
18,50	0,00	-1462,72	-64,52

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-61190,32	35957,84	12669,81
5,31	30957,99	19487,84	12669,81
8,50	67471,89	3422,84	12669,81
11,69	52636,22	-14160,91	12669,81
15,00	-65293,39	-53412,16	12669,81

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-74916,14	26457,09	65910,97
5,06	-24647,67	-1127,90	50934,40
9,50	-61190,32	-12669,81	35957,84

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-79019,21	-26457,09	83365,28
5,06	-28750,74	1127,90	68388,72
9,50	-65293,39	12669,81	53412,16

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	986,81	-85,97
4,66	55536,27	-35087,16	35168,27
9,29	116374,59	6443,30	35168,27
13,91	-5879,61	51638,46	35168,27
18,50	0,00	-988,73	-85,97

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-65512,10	53381,56	13097,55
5,31	52316,15	14130,31	13097,55
8,50	67054,28	-3453,44	13097,55
11,69	30442,84	-19518,44	13097,55
15,00	-61806,84	-35988,44	13097,55

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-88894,47	35254,23	83334,68
5,06	-27071,34	-1555,65	68358,12
9,50	-65512,10	-13097,55	53381,56

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-85189,21	-35254,23	65941,57
5,06	-23366,09	1555,65	50965,00
9,50	-61806,84	13097,55	35988,44

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	902,29	-80,46
4,66	57488,74	-33146,62	32917,09
9,29	116196,94	6167,57	32917,09
13,91	-8593,65	53839,84	32917,09
18,50	0,00	-1074,49	-80,46

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-77487,64	44668,82	15354,23
5,31	43515,80	28198,82	15354,23
8,50	98683,44	-16,18	15354,23
11,69	43412,64	-28231,18	15354,23
15,00	-77697,99	-44701,18	15354,23

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-80841,98	32997,55	74621,94
5,06	-29032,87	-3812,33	59645,38
9,50	-77487,64	-15354,23	44668,82

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-81052,32	-32997,55	74654,31
5,06	-29243,22	3812,33	59677,74
9,50	-77697,99	15354,23	44701,18

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	794,42	-84,73
4,66	54213,81	-32019,70	34660,97
9,29	112834,43	5950,37	34660,97
13,91	-16875,85	56891,36	34660,97
18,50	0,00	-1139,92	-84,73

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-62138,05	35946,28	13606,08
5,31	29971,97	19476,28	13606,08
8,50	66449,02	3411,28	13606,08
11,69	51576,49	-14172,47	13606,08
15,00	-66391,42	-53423,72	13606,08

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-81007,17	34745,70	65899,40
5,06	-21440,67	-2064,18	50922,84
9,50	-62138,05	-13606,08	35946,28

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-85260,54	-34745,70	83376,85
5,06	-25694,04	2064,18	68400,28
9,50	-66391,42	13606,08	53423,72

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1679,67	149,9
4,66	57967,19	-21051,58	-6131,58
9,29	89358,69	6692,47	-6131,58
13,91	7726,81	33667,43	-6131,58
18,50	0,00	-1508,95	149,9

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-59402,09	53517,52	3507,84
5,31	58876,52	14266,27	3507,84
8,50	74048,02	-3317,48	3507,84
11,69	37869,95	-19382,48	3507,84
15,00	-53929,37	-35852,48	3507,84

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-23913,96	-6146,57	83470,64
5,06	-51101,38	-2062,20	68494,08
9,50	-59402,09	-3507,84	53517,52

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-18441,24	6146,57	65805,61
5,06	-45628,65	2062,20	50829,05
9,50	-53929,37	3507,84	35852,48

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1595,15	20,49
4,66	59919,66	-19111,04	-8382,76
9,29	89181,04	6416,74	-8382,76
13,91	5012,77	35868,81	-8382,76
18,50	0,00	-1594,71	20,49

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-71377,63	44804,78	5764,52
5,31	50076,17	28334,78	5764,52
8,50	105677,18	119,78	5764,52
11,69	50839,75	-28095,22	5764,52
15,00	-69820,51	-44565,22	5764,52

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-15861,47	-8403,25	74757,90
5,06	-53062,90	-4318,88	59781,34
9,50	-71377,63	-5764,52	44804,78

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-14304,35	8403,25	74518,35
5,06	-51505,78	4318,88	59541,78
9,50	-69820,51	5764,52	44565,22

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1487,28	16,23
4,66	56644,73	-17984,12	-6638,88
9,29	85818,53	6199,54	-6638,88
13,91	-3269,42	38920,33	-6638,88
18,50	0,00	-1660,14	16,23

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-56028,04	36082,24	4016,38
5,31	36532,34	19612,24	4016,38
8,50	73442,76	3547,24	4016,38
11,69	59003,60	-14036,51	4016,38
15,00	-58513,94	-53287,76	4016,38

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-16026,66	-6655,11	66035,36
5,06	-45470,70	-2570,73	51058,80

9,50	-56028,04	-4016,38	36082,24
------	-----------	----------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-18512,57	6655,11	83240,89
5,06	-47956,61	2570,73	68264,32
9,50	-58513,94	4016,38	53287,76

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1355,52	-5,22
4,66	55422,99	-22156,52	2136,82
9,29	88769,52	6361,50	2136,82
13,91	5007,52	34272,00	2136,82
18,50	0,00	-1186,15	-5,22

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-60349,82	53505,96	4444,12
5,31	57890,50	14254,71	4444,12
8,50	73025,14	-3329,04	4444,12
11,69	36810,22	-19394,04	4444,12
15,00	-55027,40	-35864,04	4444,12

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-30004,99	2142,04	83459,08
5,06	-47894,37	-2998,48	68482,52
9,50	-60349,82	-4444,12	53505,96

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-24682,57	-2142,04	65817,17
5,06	-42571,95	2998,48	50840,61
9,50	-55027,40	4444,12	35864,04

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1271,00	0,28
4,66	57375,46	-20215,98	-114,36
9,29	88591,87	6085,77	-114,36
13,91	2293,48	36473,38	-114,36
18,50	0,00	-1271,91	0,28

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-72325,35	44793,22	6700,80
5,31	49090,14	28323,22	6700,80
8,50	104654,30	108,22	6700,80
11,69	49780,03	-28106,78	6700,80
15,00	-70918,54	-44576,78	6700,80

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-21952,50	-114,64	74746,34
5,06	-49855,90	-5255,15	59769,78
9,50	-72325,35	-6700,80	44793,22

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-20545,68	114,64	74529,91
5,06	-48449,08	5255,15	59553,35

9,50 -70918,54 6700,80 44576,78

Sollecitazioni fondazione (Combinazioni n° 12)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1163,13	-3,98
4,66	54100,53	-19089,05	1629,52
9,29	85229,36	5868,57	1629,52
13,91	-5988,71	39524,90	1629,52
18,50	0,00	-1337,34	-3,98

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-56975,76	36070,68	4952,65
5,31	35546,32	19600,68	4952,65
8,50	72419,88	3535,68	4952,65
11,69	57943,87	-14048,07	4952,65
15,00	-59611,97	-53299,32	4952,65

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-22117,69	1633,50	66023,80
5,06	-42263,70	-3507,01	51047,24
9,50	-56975,76	-4952,65	36070,68

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-24753,90	-1633,50	83252,45
5,06	-44899,90	3507,01	68275,89
9,50	-59611,97	4952,65	53299,32

Sollecitazioni fondazione (Combinazioni n° 13)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	702,03	-5344,90
4,66	24185,83	-21605,03	20381,37
9,29	69932,90	1641,71	21133,17
13,91	3703,37	31445,74	21884,98
18,50	0,00	-952,75	5239,47

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-20379,61	17256,71	6207,99
5,31	21524,00	7916,23	6638,95
8,50	32202,30	-1216,12	7053,64
11,69	13771,25	-10348,46	7468,33
15,00	-36189,15	-19688,94	7899,29

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-68474,21	24967,80	40021,52
5,06	-9841,89	3438,02	28639,11
9,50	-20379,61	-6207,99	17256,71

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-43160,91	-17391,98	42453,76
5,06	-11618,16	1195,54	31071,35
9,50	-36189,15	7899,29	19688,94

Sollecitazioni fondazione (Combinazioni n° 14)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	684,09	-4651,96

4,66 24447,45 -20784,54 20116,88
9,29 68153,29 1710,64 20868,69
13,91 3313,46 30668,59 21620,49
18,50 0,00 -927,68 4548,21

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-19942,31	16557,97	5781,22
5,31	20360,51	7648,45	6212,17
8,50	30846,18	-1069,21	6626,87
11,69	13544,32	-9786,86	7041,56
15,00	-33841,99	-18696,38	7472,51

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-65682,12	24010,37	38168,15
5,06	-9762,79	3172,69	27363,06
9,50	-19942,31	-5781,22	16557,97

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-44601,38	-17818,75	40306,57
5,06	-11164,81	768,77	29501,47
9,50	-33841,99	7472,51	18696,38

Sollecitazioni fondazione (Combinazioni n° 15)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	795,21	5240,97
4,66	39198,25	-18682,79	22137,20
9,29	69145,11	5268,06	21385,40
13,91	-12795,93	34228,29	20633,59
18,50	0,00	-868,69	-5343,41

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-35237,42	19590,46	7636,56
5,31	14396,75	10249,98	7205,60
8,50	32513,90	1117,64	6790,91
11,69	21521,69	-8014,71	6376,22
15,00	-20708,13	-17355,19	5945,27

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-44540,89	17654,70	42355,28
5,06	-11832,28	-932,81	30972,87
9,50	-35237,42	-7636,56	19590,46

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-71134,45	-25230,53	40120,00
5,06	-11336,27	-3700,75	28737,59
9,50	-20708,13	5945,27	17355,19

Sollecitazioni fondazione (Combinazioni n° 16)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	763,14	4549,41
4,66	37072,38	-18339,58	21832,38
9,29	67504,59	4760,86	21080,57
13,91	-10514,34	32987,80	20328,77
18,50	0,00	-856,45	-4650,76

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-32856,96	18585,45	7249,83
5,31	14161,87	9675,92	6818,87
8,50	31110,12	958,27	6404,18
11,69	20270,84	-7759,38	5989,49
15,00	-20399,45	-16668,91	5558,54

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-45592,66	18041,43	40195,63
5,06	-11167,94	-546,08	29390,54
9,50	-32856,96	-7249,83	18585,45

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-68115,58	-24233,05	38279,09
5,06	-11208,09	-3395,37	27474,00
9,50	-20399,45	5558,54	16668,91

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	498,46	-64,69
4,66	29891,30	-20585,87	26465,62
9,29	68582,59	3094,00	26465,62
13,91	-5501,89	32691,00	26465,62
18,50	0,00	-664,42	-64,69

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-27449,10	17990,11	6748,83
5,31	17240,80	8865,11	6748,83
8,50	31274,13	-59,89	6748,83
11,69	16859,02	-8984,89	6748,83
15,00	-28227,64	-18109,89	6748,83

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-59719,86	26530,31	40177,61
5,06	-9264,19	532,23	29083,86
9,50	-27449,10	-6748,83	17990,11

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-60498,40	-26530,31	40297,39
5,06	-10042,72	-532,23	29203,64
9,50	-28227,64	6748,83	18109,89

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	617,53	-63,06
4,66	34964,68	-23185,43	25797,84
9,29	76287,21	3925,95	25797,84
13,91	-3976,87	34355,29	25797,84
18,50	0,00	-664,89	-63,06

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-36063,98	29607,19	7418,24
5,31	29309,64	7825,94	7418,24
8,50	37420,24	-1942,81	7418,24
11,69	17003,31	-10867,81	7418,24
15,00	-34320,53	-19992,81	7418,24

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-62393,69	25860,90	51794,69
5,06	-14908,54	-137,18	40700,94
9,50	-36063,98	-7418,24	29607,19

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-60650,24	-25860,90	42180,31
5,06	-13165,09	137,18	31086,56
9,50	-34320,53	7418,24	19992,81

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	570,57	-60,00
4,66	36049,38	-22107,36	24547,18
9,29	76188,51	3772,76	24547,18
13,91	-5484,67	35578,28	24547,18
18,50	0,00	-712,53	-60,00

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-42717,06	24766,78	8671,96
5,31	24420,55	15641,78	8671,96
8,50	54992,00	-33,22	8671,96
11,69	24208,76	-15708,22	8671,96
15,00	-43148,94	-24833,22	8671,96

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-57920,08	24607,19	46954,28
5,06	-15998,27	-1390,89	35860,53
9,50	-42717,06	-8671,96	24766,78

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-58351,97	-24607,19	47020,72
5,06	-16430,16	1390,89	35926,97
9,50	-43148,94	8671,96	24833,22

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	510,64	-62,37
4,66	34229,98	-21481,29	25516,01
9,29	74320,45	3652,10	25516,01
13,91	-10085,89	37273,57	25516,01
18,50	0,00	-748,88	-62,37

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-34189,51	19920,92	7700,76
5,31	16896,20	10795,92	7700,76
8,50	37083,99	1870,92	7700,76
11,69	28744,23	-7897,83	7700,76
15,00	-36867,52	-29679,08	7700,76

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-58011,85	25578,38	42108,42
5,06	-11780,38	-419,70	31014,67

9,50 -34189,51 -7700,76 19920,92

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-60689,86	-25578,38	51866,58
5,06	-14458,39	419,70	40772,83
9,50	-36867,52	7700,76	29679,08

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	548,05	-65,77
4,66	33430,38	-22150,80	26906,41
9,29	74528,11	3503,80	26906,41
13,91	-5997,27	35341,37	26906,41
18,50	0,00	-712,13	-65,77

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-34322,86	22385,01	8209,71
5,31	21221,85	11024,07	8209,71
8,50	38707,80	-52,49	8209,71
11,69	20887,20	-11129,06	8209,71
15,00	-35005,30	-22489,99	8209,71

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-62071,77	26972,18	44572,51
5,06	-11766,17	22,73	33478,76
9,50	-34322,86	-8209,71	22385,01

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-62754,21	-26972,18	44677,49
5,06	-12448,60	-22,73	33583,74
9,50	-35005,30	8209,71	22489,99

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	706,81	-63,60
4,66	40194,89	-25616,89	26016,03
9,29	84800,93	4613,07	26016,03
13,91	-3963,90	37560,43	26016,03
18,50	0,00	-712,75	-63,60

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-45809,37	37874,44	9102,26
5,31	37313,63	9638,50	9102,26
8,50	46902,62	-2563,06	9102,26
11,69	21079,59	-13639,62	9102,26
15,00	-43129,15	-25000,56	9102,26

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-65636,87	26079,63	60061,94
5,06	-19291,97	-869,83	48968,19
9,50	-45809,37	-9102,26	37874,44

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-62956,65	-26079,63	47188,06
5,06	-16611,75	869,83	36094,31

9,50 -43129,15 9102,26 25000,56

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	644,20	-59,52
4,66	41641,16	-24179,45	24348,49
9,29	84669,34	4408,82	24348,49
13,91	-5974,30	39191,08	24348,49
18,50	0,00	-776,27	-59,52

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-54680,13	31420,56	10773,87
5,31	30794,85	20059,62	10773,87
8,50	70331,63	-16,94	10773,87
11,69	30686,86	-20093,50	10773,87
15,00	-54900,36	-31454,44	10773,87

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-59672,06	24408,01	53608,06
5,06	-20744,95	-2541,44	42514,31
9,50	-54680,13	-10773,87	31420,56

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-59892,29	-24408,01	53641,94
5,06	-20965,18	2541,44	42548,19
9,50	-54900,36	10773,87	31454,44

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	620,16	-61,08
4,66	39588,47	-23672,29	24987,97
9,29	82134,03	4182,57	24987,97
13,91	-5980,04	38228,65	24987,97
18,50	0,00	-760,24	-61,08

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-49590,82	29161,67	10132,83
5,31	28401,60	17800,73	10132,83
8,50	62425,67	-25,83	10132,83
11,69	28236,94	-17852,39	10132,83
15,00	-49926,60	-29213,33	10132,83

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-60271,99	25049,06	51349,17
5,06	-18500,25	-1900,40	40255,42
9,50	-49590,82	-10132,83	29161,67

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-60607,77	-25049,06	51400,83
5,06	-18836,03	1900,40	40307,08
9,50	-49926,60	10132,83	29213,33

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	576,77	-63,81

4,66	38948,76	-23567,86	26103,73
9,29	82247,81	4198,50	26103,73
13,91	-10746,39	40807,40	26103,73
18,50	0,00	-812,49	-63,81

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
2,00	-43354,52	25780,78	9648,60
5,31	22204,27	13674,53	9648,60
8,50	46995,55	1880,78	9648,60
11,69	34115,14	-10756,72	9648,60
15,00	-45904,39	-35519,22	9648,60

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-61147,73	26167,54	47968,28
5,06	-15116,36	-1099,04	36874,53
9,50	-43354,52	-9648,60	25780,78

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-63697,60	-26167,54	57706,72
5,06	-17666,22	1099,04	46612,97
9,50	-45904,39	9648,60	35519,22

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	2,80
4,66	1,91
9,29	1,47
13,91	1,99
18,50	2,71

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	2,62
4,66	1,81
9,29	1,48
13,91	2,09
18,50	2,89

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	2,39
4,66	1,71
9,29	1,50
13,91	2,20
18,50	3,02

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	2,11
4,66	1,24
9,29	0,82
13,91	1,34
18,50	2,04

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,92
4,66	1,14
9,29	0,82
13,91	1,44
18,50	2,22

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,69
4,66	1,05
9,29	0,85
13,91	1,55
18,50	2,36

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	3,58
4,66	2,71
9,29	2,30
13,91	2,63
18,50	3,12

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	3,40
4,66	2,61
9,29	2,30
13,91	2,73
18,50	3,30

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	3,17
4,66	2,52
9,29	2,33
13,91	2,84
18,50	3,43
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	2,89
4,66	2,05
9,29	1,64
13,91	1,97
18,50	2,45
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	2,71
4,66	1,95
9,29	1,65
13,91	2,07
18,50	2,63
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	2,48
4,66	1,86
9,29	1,67
13,91	2,18
18,50	2,76
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,50
4,66	1,15
9,29	0,99
13,91	1,41
18,50	1,97
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,46
4,66	1,11
9,29	0,96
13,91	1,37
18,50	1,92
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,70
4,66	1,19
9,29	0,99
13,91	1,36
18,50	1,80
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,63
4,66	1,15
9,29	0,96
13,91	1,32
18,50	1,77
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,06
4,66	0,66
9,29	0,49
13,91	0,88

18,50	1,37
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,32
4,66	0,78
9,29	0,53
13,91	0,88
18,50	1,37
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,22
4,66	0,73
9,29	0,53
13,91	0,94
18,50	1,47
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,09
4,66	0,68
9,29	0,54
13,91	1,00
18,50	1,55
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,17
4,66	0,71
9,29	0,53
13,91	0,94
18,50	1,47
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,51
4,66	0,88
9,29	0,57
13,91	0,95
18,50	1,47
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,37
4,66	0,81
9,29	0,58
13,91	1,03
18,50	1,60
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,32
4,66	0,78
9,29	0,56
13,91	1,01
18,50	1,57
<u>Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)</u>	
X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	1,23
4,66	0,75
9,29	0,59
13,91	1,09
18,50	1,68

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura	
N°	Indice sezione
X	Accisa/Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kgm
V	Taglio, espresso in kg
N	Sforzo normale, espresso in kg
N _a	Sforzo normale ultimo, espresso in kg
M _a	Momento ultimo, espresso in kgm
A _{ti}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A _{ts}	Area armatura superiore, espressa in cmq
CS	Coeff. di sicurezza sezione
V _{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kg
V _{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kg
V _{Rd}	Aliquota taglio assorbita dall'armatura trasversale, espressa in kg
A _{sv}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 1 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _a	M _a	A _{ti}	A _{ts}	CS
1	0,00	0 (1416)	-66	-3182	68103	15,71	15,71	48,40
2	4,66	-58080 (-94781)	26900	55062	-194009	31,42	37,45	2,05
3	9,29	-116964 (-119403)	26900	53134	-235849	47,12	47,12	1,98
4	13,91	3160 (58277)	26900	58879	127557	21,74	15,71	2,19
5	18,50	0 (-1416)	-66	-2989	-68216	15,71	15,71	45,45

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sv}
1	0,00	1311	35729	0	0	0,00
2	4,66	-33982	42529	0	0	0,00
3	9,29	6774	48122	0	0	0,00
4	13,91	51034	39613	836181	380950	8,04
5	18,50	-1312	35729	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 1 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _a	M _a	A _{ti}	A _{ts}	CS
1	2,00	-64564 (-64564)	12161	36207	-192222	15,71	52,78	2,98
2	5,31	53302 (65393)	12161	36811	197939	54,04	22,62	3,03
3	8,50	68077 (69241)	12161	35226	200563	54,04	45,24	2,90
4	11,69	31503 (48181)	12161	51249	203041	54,04	22,62	4,21
5	15,00	-60709 (-64564)	12161	36207	-192222	15,71	52,78	2,98

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sv}
1	2,00	53393	39946	976686	398702	10,05
2	5,31	14142	46924	0	0	0,00
3	8,50	-3442	46924	0	0	0,00
4	11,69	-19507	46924	0	0	0,00
5	15,00	-35977	39946	0	0	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 1 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _a	M _a	A _{ti}	A _{ts}	CS
1	0,63	-82803 (-82803)	83346	181320	-180139	15,71	31,42	2,18
2	5,06	-30278 (-30808)	68370	456913	-205888	15,71	15,71	6,68
3	9,50	-64564 (-74962)	53393	91499	-128461	25,76	25,76	1,71

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sv}
1	0,63	26966	46145	0	0	0,00
2	5,06	-619	39574	0	0	0,00
3	9,50	-12161	39683	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 1 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _a	M _a	A _{ti}	A _{ts}	CS
1	0,63	-78948 (-78948)	65930	135936	-162777	15,71	31,42	2,06
2	5,06	-26423 (-26952)	50953	346469	-183269	15,71	15,71	6,80
3	9,50	-60709 (-71107)	35977	57762	-114164	25,76	25,76	1,61

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sv}
1	0,63	-26966	43663	0	0	0,00
2	5,06	619	37092	0	0	0,00
3	9,50	12161	37201	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 2 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _a	M _a	A _{ti}	A _{ts}	CS
1	0,00	0 (-1325)	-60	-2736	-68363	15,71	15,71	45,41
2	4,66	-60033 (-94638)	24649	49810	-191246	31,42	37,45	2,02
3	9,29	-116786 (-119019)	24649	48310	-233270	47,12	47,12	1,96
4	13,91	5874 (63368)	24649	47216	121386	21,74	15,71	1,92
5	18,50	0 (-1509)	-60	-2918	68257	15,71	15,71	48,43

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sv}
1	0,00	1226	35730	0	0	0,00
2	4,66	-32042	42204	0	0	0,00
3	9,29	6499	47798	0	0	0,00
4	13,91	53235	39288	836181	380480	8,04
5	18,50	-1397	35730	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 2 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _a	M _a	A _{ti}	A _{ts}	CS
1	2,00	-76540 (-76600)	14418	36179	-192212	15,71	52,78	2,51
2	5,31	44502 (68622)	14418	41972	199763	54,04	22,62	2,91
3	8,50	99706 (99706)	14418	28614	197878	54,04	45,24	1,98
4	11,69	44472 (68600)	14418	41986	199768	54,04	22,62	2,91
5	15,00	-76600 (-76600)	14418	36179	-192212	15,71	52,78	2,51

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sv}
1	2,00	44680	40268	976686	399168	10,05
2	5,31	28210	47245	0	0	0,00
3	8,50	-5	47245	0	0	0,00
4	11,69	-28220	47245	0	0	0,00
5	15,00	-44690	40268	976686	399168	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 2 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,63	-74751 (-76540)	74634	173109	-177531	15,71	31,42	2,32
2	5,06	-32240 (-34699)	59657	286733	-166775	15,71	15,71	4,81
3	9,50	-76540 (-76540)	44680	69563	-119165	25,76	25,76	1,56

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{isa}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{cv}
1	0,63	24709	44904	0	0	0,00
2	5,06	-2876	38332	0	0	0,00
3	9,50	-14418	38442	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 2 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,63	-74811 (-76600)	74643	172923	-177457	15,71	31,42	2,32
2	5,06	-32300 (-34759)	59666	285834	-166514	15,71	15,71	4,79
3	9,50	-76600 (-76600)	44690	69509	-119142	25,76	25,76	1,56

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{isa}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{cv}
1	0,63	-24709	44905	0	0	0,00
2	5,06	2876	38334	0	0	0,00
3	9,50	14418	38443	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 3 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,00	0 (1208)	-65	-2703	-68383	15,71	15,71	41,90
2	4,66	-56758 (-90146)	26393	57118	-195091	31,42	37,45	2,16
3	9,29	-113424 (-115422)	26393	54041	-236334	47,12	47,12	2,05
4	13,91	14157 (74946)	26393	41723	118480	21,74	15,71	1,58
5	18,50	0 (-1580)	-65	-3265	68056	15,71	15,71	50,60

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{isa}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{cv}
1	0,00	1119	35730	0	0	0,00
2	4,66	-30915	42455	0	0	0,00
3	9,29	6281	48049	0	0	0,00
4	13,91	56287	39539	836181	380844	8,04
5	18,50	-1463	35730	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 3 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	2,00	-61190 (-65293)	12670	37376	-192616	15,71	52,78	2,95
2	5,31	30958 (47620)	12670	54309	204122	54,04	22,62	4,29
3	8,50	67472 (68622)	12670	37177	201355	54,04	45,24	2,93
4	11,69	52636 (64744)	12670	38878	198669	54,04	22,62	3,07
5	15,00	-65293 (-65293)	12670	37376	-192616	15,71	52,78	2,95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{isa}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{cv}
1	2,00	35958	40019	0	0	10,05
2	5,31	19488	46996	0	0	0,00
3	8,50	3423	46996	0	0	0,00
4	11,69	-14161	46996	0	0	0,00
5	15,00	-53412	40019	976686	398807	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 3 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,63	-74916 (-74916)	65911	147114	-167213	15,71	31,42	2,23
2	5,06	-24648 (-25612)	50934	379284	-190720	15,71	15,71	7,45
3	9,50	-61190 (-72023)	35958	56791	-113752	25,76	25,76	1,58

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{isa}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{cv}
1	0,63	26457	43661	0	0	0,00
2	5,06	-1128	37090	0	0	0,00
3	9,50	-12670	37199	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 3 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,63	-79019 (-79019)	83365	194104	-183985	15,71	31,42	2,33
2	5,06	-28751 (-29715)	68389	484364	-210458	15,71	15,71	7,08
3	9,50	-65293 (-76126)	53412	89554	-127637	25,76	25,76	1,68

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{isa}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{cv}
1	0,63	-26457	46148	0	0	0,00
2	5,06	1128	39577	0	0	0,00
3	9,50	12670	39686	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 4 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,00	0 (-1066)	-86	-5108	-66983	15,71	15,71	59,42
2	4,66	-55536 (-93430)	35168	77464	-205796	31,42	37,45	2,20
3	9,29	-116375 (-118747)	35168	72994	-246468	47,12	47,12	2,08
4	13,91	5880 (61649)	35168	78770	138081	21,74	15,71	2,24
5	18,50	0 (-1068)	-86	-4815	-67153	15,71	15,71	56,01

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{isa}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{cv}
1	0,00	987	35727	0	0	0,00
2	4,66	-35087	43719	0	0	0,00
3	9,29	6443	49313	0	0	0,00
4	13,91	51638	40803	836181	382674	8,04
5	18,50	-989	35727	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 4 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	2,00	-65512 (-65512)	13098	38591	-193026	15,71	52,78	2,95
2	5,31	52316 (64398)	13098	40525	199251	54,04	22,62	3,09
3	8,50	67054 (68227)	13098	38779	202006	54,04	45,24	2,96
4	11,69	30443 (47131)	13098	56988	205069	54,04	22,62	4,35
5	15,00	-61807 (-65512)	13098	38591	-193026	15,71	52,78	2,95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	2,00	53382	40080	976686	398895	10,05
2	5,31	14130	47057	0	0	0,00
3	8,50	-3453	47057	0	0	0,00
4	11,69	-19518	47057	0	0	0,00
5	15,00	-35988	40080	0	0	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 4 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	0,63	-88894 (-88894)	83335	162468	-173308	15,71	31,42	1,95
2	5,06	-27071 (-28401)	68358	517102	-214845	15,71	15,71	7,56
3	9,50	-65512 (-76711)	53382	88514	-127196	25,76	25,76	1,66

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	35254	46143	0	0	0,00
2	5,06	-1556	39572	0	0	0,00
3	9,50	-13098	39682	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 4 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	0,63	-85189 (-85189)	65942	121592	-157083	15,71	31,42	1,84
2	5,06	-23366 (-24696)	50965	406200	-196833	15,71	15,71	7,97
3	9,50	-61807 (-73005)	35988	55886	-113368	25,76	25,76	1,55

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	-35254	43665	0	0	0,00
2	5,06	1556	37094	0	0	0,00
3	9,50	13098	37203	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 5 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	0,00	0 (-974)	-80	-4421	-67383	15,71	15,71	54,94
2	4,66	-57489 (-93287)	32917	71512	-202664	31,42	37,45	2,17
3	9,29	-116197 (-118363)	32917	67766	-243673	47,12	47,12	2,06
4	13,91	8594 (66741)	32917	64337	130445	21,74	15,71	1,95
5	18,50	0 (-1160)	-80	-4894	67107	15,71	15,71	60,82

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,00	902	35727	0	0	0,00

2	4,66	-33147	43395	0	0	0,00
3	9,29	6168	48989	0	0	0,00
4	13,91	53840	40479	836181	382205	8,04
5	18,50	-1074	35727	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 5 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	2,00	-77488 (-77698)	15354	38113	-192864	15,71	52,78	2,48
2	5,31	43516 (67626)	15354	45651	201063	54,04	22,62	2,97
3	8,50	98683 (98683)	15354	30935	198820	54,04	45,24	2,01
4	11,69	43413 (67550)	15354	45706	201082	54,04	22,62	2,98
5	15,00	-77698 (-77698)	15354	38113	-192864	15,71	52,78	2,48

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	2,00	44669	40401	976686	399361	10,05
2	5,31	28199	47379	0	0	0,00
3	8,50	-16	47379	0	0	0,00
4	11,69	-28231	47379	0	0	0,00
5	15,00	-44701	40401	976686	399361	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 5 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	0,63	-80842 (-80842)	74622	158531	-171745	15,71	31,42	2,12
2	5,06	-29033 (-32292)	59645	332670	-180110	15,71	15,71	5,58
3	9,50	-77488 (-80842)	44669	64707	-117107	25,76	25,76	1,45

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	32998	44902	0	0	0,00
2	5,06	-3812	38331	0	0	0,00
3	9,50	-15354	38440	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 5 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	0,63	-81052 (-81052)	74654	157990	-171530	15,71	31,42	2,12
2	5,06	-29243 (-32503)	59678	328444	-178883	15,71	15,71	5,50
3	9,50	-77698 (-81052)	44701	64549	-117040	25,76	25,76	1,44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	-32998	44907	0	0	0,00
2	5,06	3812	38335	0	0	0,00
3	9,50	15354	38445	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 6 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,00	0 (-858)	-85	-4227	-67496	15,71	15,71	49,88
2	4,66	-54214 (-88795)	34661	81073	-207695	31,42	37,45	2,34
3	9,29	-112834 (-114780)	34661	74704	-247382	47,12	47,12	2,16
4	13,91	16876 (78319)	34661	55710	125881	21,74	15,71	1,61
5	18,50	0 (-1231)	-85	-5446	66786	15,71	15,71	64,28

Verifiche taglio							
N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}	
1	0,00	794	35727	0	0	0,00	
2	4,66	-32020	43646	0	0	0,00	
3	9,29	5950	49240	0	0	0,00	
4	13,91	56891	40730	836181	382569	8,04	
5	18,50	-1140	35727	0	0	0,00	

Verifica sezioni trasverso [Combinazioni n° 6 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione								
N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _k	CS
1	2,00	-62138 (-66391)	13606	39630	-193376	15,71	52,78	2,91
2	5,31	29972 (46624)	13606	60172	206194	54,04	22,62	4,42
3	8,50	66449 (67590)	13606	40832	202840	54,04	45,24	3,00
4	11,69	51576 (63694)	13606	42730	200031	54,04	22,62	3,14
5	15,00	-66391 (-66391)	13606	39630	-193376	15,71	52,78	2,91

Verifiche taglio							
N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}	
1	2,00	35946	40152	0	0	10,05	
2	5,31	19476	47129	0	0	0,00	
3	8,50	3411	47129	0	0	0,00	
4	11,69	-14172	47129	0	0	0,00	
5	15,00	-53424	40152	976686	399000	10,05	

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 6 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione								
N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _k	CS
1	0,63	-81007 (-81007)	65899	130742	-160715	15,71	31,42	1,98
2	5,06	-21441 (-23206)	50923	448869	-204550	15,71	15,71	8,81
3	9,50	-62138 (-73771)	35946	55073	-113024	25,76	25,76	1,53

Verifiche taglio							
N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}	
1	0,63	34746	43659	0	0	0,00	
2	5,06	-2064	37088	0	0	0,00	
3	9,50	-13606	37197	0	0	0,00	

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazioni n° 6 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione								
N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _k	CS
1	0,63	-85261 (-85261)	83377	173926	-177855	15,71	31,42	2,09
2	5,06	-25694 (-27459)	68400	541651	-217443	15,71	15,71	7,92
3	9,50	-66391 (-78025)	53424	86510	-126347	25,76	25,76	1,62

Verifiche taglio							
N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}	
1	0,63	-34746	46149	0	0	0,00	

2	5,06	2064	39578	0	0	0,00
3	9,50	13606	39688	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 7 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione								
N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,00	0 (1814)	15	1013	70501	15,71	15,71	67,56
2	4,66	-57967 (-80703)	-6132	-12013	-158118	31,42	37,45	1,96
3	9,29	-89559 (-92666)	-6132	-13223	-199834	47,12	47,12	2,16
4	13,91	-7727 (-44088)	-6132	-9002	-64723	21,74	15,71	1,47
5	18,50	0 (-1630)	15	812	70393	15,71	15,71	54,17

Verifiche taglio							
N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}	
1	0,00	1680	35741	0	0	0,00	
2	4,66	-21052	37772	0	0	0,00	
3	9,29	6692	43366	0	0	0,00	
4	13,91	33667	34856	0	0	8,04	
5	18,50	-1509	35741	0	0	0,00	

Verifica sezioni trasverso [Combinazioni n° 7 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione								
N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _s	CS
1	2,00	-59402 (-59402)	3508	10846	-183669	15,71	52,78	3,09
2	5,31	58877 (71074)	3508	9289	188214	54,04	22,62	2,65
3	8,50	74048 (75119)	3508	8866	189858	54,04	45,24	2,53
4	11,69	37870 (54442)	3508	12193	189240	54,04	22,62	3,48
5	15,00	-53929 (-59402)	3508	10846	-183669	15,71	52,78	3,09

Verifiche taglio							
N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}	
1	2,00	53518	38713	976686	396916	10,05	
2	5,31	14266	45690	0	0	0,00	
3	8,50	-3317	45690	0	0	0,00	
4	11,69	-19382	45690	0	0	0,00	
5	15,00	-35852	38713	0	0	10,05	

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 7 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione								
N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,63	-23914 (-29169)	83471	700327	-244733	15,71	31,42	8,39
2	5,06	-51101 (-52865)	68494	159462	-123075	15,71	15,71	2,33
3	9,50	-59402 (-59402)	53518	130705	-145077	25,76	25,76	2,44

Verifiche taglio							
N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}	
1	0,63	-6147	46163	0	0	0,00	
2	5,06	-2062	39592	0	0	0,00	
3	9,50	-3508	39701	0	0	0,00	

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazioni n° 7 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{te}	CS
1	0,63	-18441 (-23697)	65806	684078	-246336	15,71	31,42	10,40
2	5,06	-45629 (-47392)	50829	108860	-101499	15,71	15,71	2,14
3	9,50	-53929 (-53929)	35852	83010	-124864	25,76	25,76	2,32

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sv}
1	0,63	6147	43646	0	0	0,00
2	5,06	2062	37074	0	0	0,00
3	9,50	3508	37184	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 8 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{te}	CS
1	0,00	0 (-1723)	20	1285	70648	15,71	15,71	62,69
2	4,66	-59920 (-80560)	-8383	-16202	-155705	31,42	37,45	1,93
3	9,29	-89181 (-92207)	-8383	-17922	-197130	47,12	47,12	2,14
4	13,91	-5013 (-43751)	-8383	-12061	-62946	21,74	15,71	1,44
5	18,50	0 (1722)	20	1190	70597	15,71	15,71	58,10

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sv}
1	0,00	1595	35742	0	0	0,00
2	4,66	-19111	37448	0	0	0,00
3	9,29	6417	43042	0	0	0,00
4	13,91	35869	34532	836181	375340	8,04
5	18,50	-1595	35742	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 8 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{te}	CS
1	2,00	-71378 (-71378)	5765	14945	-185051	15,71	52,78	2,59
2	5,31	50076 (74302)	5765	14752	190144	54,04	22,62	2,56
3	8,50	105677 (105677)	5765	10390	190477	54,04	45,24	1,80
4	11,69	50840 (74861)	5765	14639	190104	54,04	22,62	2,54
5	15,00	-69821 (-71378)	5765	14945	-185051	15,71	52,78	2,59

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sv}
1	2,00	44805	39035	976686	397382	10,05
2	5,31	28335	46012	0	0	0,00
3	8,50	120	46012	0	0	0,00
4	11,69	-28095	46012	0	0	0,00
5	15,00	-44565	39035	976686	397382	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 8 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{te}	CS
1	0,63	-15861 (-23046)	74758	759630	-234178	15,71	31,42	10,16
2	5,06	-53063 (-56756)	59781	105320	-99989	15,71	15,71	1,76
3	9,50	-71378 (-71378)	44805	76700	-122190	25,76	25,76	1,71

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sv}
1	0,63	-8403	44921	0	0	0,00
2	5,06	-4319	38350	0	0	0,00
3	9,50	-5765	38459	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 8 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{te}	CS
1	0,63	-14304 (-21489)	74518	791759	-228322	15,71	31,42	10,63
2	5,06	-51506 (-55198)	59542	110018	-101992	15,71	15,71	1,85
3	9,50	-69821 (-69821)	44565	78470	-122940	25,76	25,76	1,76

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sv}
1	0,63	8403	44887	0	0	0,00
2	5,06	4319	38316	0	0	0,00
3	9,50	5765	38425	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 9 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{te}	CS
1	0,00	0 (-1606)	16	927	70455	15,71	15,71	57,13
2	4,66	-56645 (-76068)	-6639	-13714	-157138	31,42	37,45	2,07
3	9,29	-85819 (-88487)	-6639	-14920	-198857	47,12	47,12	2,25
4	13,91	3269 (45303)	-6639	-13020	88849	21,74	15,71	1,96
5	18,50	0 (1793)	16	994	70491	15,71	15,71	61,25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sv}
1	0,00	1487	35741	0	0	0,00
2	4,66	-17984	37690	0	0	0,00
3	9,29	6200	43293	0	0	0,00
4	13,91	38920	34783	836181	375340	8,04
5	18,50	-1660	35741	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 9 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{te}	CS
1	2,00	-56028 (-58514)	4016	12649	-184277	15,71	52,78	3,15
2	5,31	36532 (53301)	4016	14316	189991	54,04	22,62	3,56
3	8,50	73443 (74686)	4016	10240	190416	54,04	45,24	2,55
4	11,69	59004 (71005)	4016	10674	188704	54,04	22,62	2,66
5	15,00	-58514 (-58514)	4016	12649	-184277	15,71	52,78	3,15

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sv}
1	2,00	36082	38786	0	0	10,05
2	5,31	19612	45763	0	0	0,00
3	8,50	3547	45763	0	0	0,00
4	11,69	-14037	45763	0	0	0,00
5	15,00	-53288	38786	976686	397021	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 9 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,63	-16027 (-21717)	66035	728776	-239669	15,71	31,42	11,04
2	5,06	-45471 (-47669)	51059	108597	-101386	15,71	15,71	2,13
3	9,50	-56028 (-56028)	36082	79438	-123350	25,76	25,76	2,20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	0,63	-6655	43678	0	0	0,00
2	5,06	-2571	37107	0	0	0,00
3	9,50	-4016	37217	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 9 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,63	-18513 (-24203)	83241	787914	-229090	15,71	31,42	9,47
2	5,06	-47957 (-50155)	68264	176500	-129677	15,71	15,71	2,59
3	9,50	-58514 (-58514)	53288	133008	-146053	25,76	25,76	2,50

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	0,63	6655	46130	0	0	0,00
2	5,06	2571	39559	0	0	0,00
3	9,50	4016	39668	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 10 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,00	0 (-1464)	-5	-480	69676	15,71	15,71	91,86
2	4,66	-55423 (-79352)	2137	4508	-167409	31,42	37,45	2,11
3	9,29	-88770 (-91932)	2137	4882	-210051	47,12	47,12	2,28
4	13,91	-5008 (-42021)	2137	3658	-71946	21,74	15,71	1,71
5	18,50	0 (-1281)	-5	-367	69742	15,71	15,71	70,20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	0,00	1356	35738	0	0	0,00
2	4,66	-22157	38963	0	0	0,00
3	9,29	6362	44557	0	0	0,00
4	13,91	34272	36047	0	0	8,04
5	18,50	-1186	35738	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 10 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	2,00	-60350 (-60350)	4444	13593	-184596	15,71	52,78	3,06
2	5,31	57890 (70078)	4444	11997	189171	54,04	22,62	2,70
3	8,50	73025 (74104)	4444	11449	190907	54,04	45,24	2,58
4	11,69	36810 (53392)	4444	15859	190536	54,04	22,62	3,57
5	15,00	-55027 (-60350)	4444	13593	-184596	15,71	52,78	3,06

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	2,00	53506	38847	976686	397109	10,05
2	5,31	14255	45824	0	0	0,00
3	8,50	-3329	45824	0	0	0,00
4	11,69	-19394	45824	0	0	0,00
5	15,00	-35864	38847	0	0	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 10 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,63	-30005 (-31836)	83459	652857	-249040	15,71	31,42	7,82
2	5,06	-47894 (-50458)	68483	175521	-129324	15,71	15,71	2,56
3	9,50	-60350 (-60350)	53506	127372	-143665	25,76	25,76	2,38

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	0,63	2142	46161	0	0	0,00
2	5,06	-2998	39590	0	0	0,00
3	9,50	-4444	39699	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 10 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,63	-24683 (-26514)	65817	624336	-251510	15,71	31,42	9,49
2	5,06	-42572 (-45136)	50841	119380	-105984	15,71	15,71	2,35
3	9,50	-55027 (-55027)	35864	80758	-123909	25,76	25,76	2,25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	0,63	-2142	43647	0	0	0,00
2	5,06	2998	37076	0	0	0,00
3	9,50	4444	37185	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 11 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,00	0 (1373)	0	23	69968	15,71	15,71	83,11
2	4,66	-57375 (-79209)	-114	-238	-164900	31,42	37,45	2,08
3	9,29	-88592 (-91488)	-114	-259	-207291	47,12	47,12	2,27
4	13,91	-2293 (-41685)	-114	-192	-69840	21,74	15,71	1,68
5	18,50	0 (-1374)	0	22	69967	15,71	15,71	76,95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	0,00	1271	35739	0	0	0,00
2	4,66	-20216	38638	0	0	0,00
3	9,29	6086	44232	0	0	0,00
4	13,91	36473	35722	836181	375340	8,04
5	18,50	-1272	35739	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 11 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	2,00	-72325 (-72325)	6701	17216	-185817	15,71	52,78	2,57
2	5,31	49090 (73306)	6701	17468	191104	54,04	22,62	2,61
3	8,50	104654 (104654)	6701	12244	191230	54,04	45,24	1,83
4	11,69	49780 (73811)	6701	17345	191061	54,04	22,62	2,59
5	15,00	-70919 (-72325)	6701	17216	-185817	15,71	52,78	2,57

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	2,00	44793	39168	976686	397575	10,05
2	5,31	28323	46145	0	0	0,00
3	8,50	108	46145	0	0	0,00
4	11,69	-28107	46145	0	0	0,00
5	15,00	-44577	39168	976686	397575	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 11 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	0,63	-21952 (-22051)	74746	780947	-230383	15,71	31,42	10,45
2	5,06	-49856 (-54349)	59770	114061	-103716	15,71	15,71	1,91
3	9,50	-72325 (-72325)	44793	75311	-121601	25,76	25,76	1,68

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	-115	44920	0	0	0,00
2	5,06	-5255	38349	0	0	0,00
3	9,50	-6701	38458	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 11 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	0,63	-20546 (-20644)	74530	810677	-224546	15,71	31,42	10,88
2	5,06	-48449 (-52942)	59553	119070	-105852	15,71	15,71	2,00
3	9,50	-70919 (-70919)	44577	76842	-122250	25,76	25,76	1,72

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	115	44889	0	0	0,00
2	5,06	5255	38318	0	0	0,00
3	9,50	6701	38427	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Approccio 2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	0,00	0 (-1256)	-4	-293	69785	15,71	15,71	73,60
2	4,66	-54101 (-74717)	1630	3641	-166953	31,42	37,45	2,23
3	9,29	-85229 (-87781)	1630	3889	-209520	47,12	47,12	2,39
4	13,91	5989 (48676)	1630	3286	98142	21,74	15,71	2,02
5	18,50	0 (-1444)	-4	-329	69764	15,71	15,71	82,57

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,00	1163	35738	0	0	0,00

2	4,66	-19089	38890	0	0	0,00
3	9,29	5869	44484	0	0	0,00
4	13,91	39525	35974	836181	375680	8,04
5	18,50	-1337	35738	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 12 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	2,00	-56976 (-59612)	4953	15387	-185200	15,71	52,78	3,11
2	5,31	35546 (52305)	4953	18117	191334	54,04	22,62	3,66
3	8,50	72420 (73654)	4953	12876	191487	54,04	45,24	2,60
4	11,69	57944 (69955)	4953	13429	189677	54,04	22,62	2,71
5	15,00	-59612 (-59612)	4953	15387	-185200	15,71	52,78	3,11

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	2,00	36071	38919	0	0	10,05
2	5,31	19601	45896	0	0	0,00
3	8,50	3536	45896	0	0	0,00
4	11,69	-14048	45896	0	0	0,00
5	15,00	-53299	38919	976686	397214	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	0,63	-22118 (-23514)	66024	690181	-245808	15,71	31,42	10,45
2	5,06	-42264 (-45262)	51047	119669	-106108	15,71	15,71	2,34
3	9,50	-56976 (-56976)	36071	77598	-122570	25,76	25,76	2,15

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	1634	43677	0	0	0,00
2	5,06	-3507	37106	0	0	0,00
3	9,50	-4953	37215	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - SLU (Approccio 2)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _n	A _B	CS
1	0,63	-24754 (-26151)	83252	750626	-235780	15,71	31,42	9,02
2	5,06	-44900 (-47898)	68276	193634	-135843	15,71	15,71	2,84
3	9,50	-59612 (-59612)	53299	129109	-144400	25,76	25,76	2,42

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	-1634	46132	0	0	0,00
2	5,06	3507	39561	0	0	0,00
3	9,50	4953	39670	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,00	0 (758)	-5345	-85262	-20334	15,71	15,71	16,00
2	4,66	-24186 (-47519)	20381	9141 6	-213137	31,42	37,45	4,49
3	9,29	-69933 (-70069)	21133	7459 5	-247324	47,12	47,12	3,53
4	13,91	-3703 (-37665)	21885	5948 4	-102373	21,74	15,71	2,72
5	18,50	0 (1029)	5239	1284775	-256866	15,71	15,71	245,95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	0,00	702	34971	0	0	0,00
2	4,66	-21605	41590	0	0	0,00
3	9,29	1642	47292	0	0	0,00
4	13,91	31446	38890	0	0	8,04
5	18,50	-953	36491	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazioni n° 13 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	2,00	-20380 (-35134)	6208	3382 2	-19141 7	15,71	52,78	5,45
2	5,31	21524 (28292)	6639	4731 9	201652	54,04	22,62	7,13
3	8,50	32202 (32457)	7054	4439 6	204287	54,04	45,24	6,29
4	11,69	13771 (22619)	7468	6912 5	209357	54,04	22,62	9,26
5	15,00	-36189 (-36189)	7899	4241 5	-194315	15,71	52,78	5,37

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	2,00	17257	39098	0	0	10,05
2	5,31	7916	46137	0	0	0,00
3	8,50	-1216	46196	0	0	0,00
4	11,69	-10348	46255	0	0	0,00
5	15,00	-19689	39339	0	0	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,63	-68474 (-68474)	40022	8281 6	-141693	15,71	31,42	2,07
2	5,06	-9842 (-12781)	28639	463960	-207062	15,71	15,71	16,20
3	9,50	-20380 (-25687)	17257	84230	-125381	25,76	25,76	4,88

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	0,63	24968	39971	0	0	0,00
2	5,06	3438	33912	0	0	0,00
3	9,50	-6208	34534	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,63	-43161 (-43161)	42454	175451	-178374	15,71	31,42	4,13
2	5,06	-11618 (-12640)	31071	531984	-216420	15,71	15,71	17,12
3	9,50	-36189 (-42943)	19689	5103 6	-111313	25,76	25,76	2,59

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	0,63	-17392	40318	0	0	0,00

2	5,06	1196	34259	0	0	0,00
3	9,50	7899	34880	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,00	0 (-739)	-4652	-81632	-22446	15,71	15,71	17,61
2	4,66	-24447 (-46895)	20117	9143 6	-213148	31,42	37,45	4,55
3	9,29	-68153 (-68320)	20869	7573 2	-247932	47,12	47,12	3,63
4	13,91	-3313 (-36436)	21620	6135 1	-103391	21,74	15,71	2,84
5	18,50	0 (1002)	4548	1202611	-280224	15,71	15,71	265,33

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	0,00	684	35071	0	0	0,00
2	4,66	-20785	41552	0	0	0,00
3	9,29	1711	47254	0	0	0,00
4	13,91	30669	38852	0	0	8,04
5	18,50	-928	36392	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazioni n° 14 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	2,00	-19942 (-33842)	5781	3263 1	-19101 6	15,71	52,78	5,64
2	5,31	20361 (26900)	6212	4650 2	201364	54,04	22,62	7,49
3	8,50	30846 (31055)	6627	4351 7	203930	54,04	45,24	6,57
4	11,69	13544 (21912)	7042	6704 1	208621	54,04	22,62	9,52
5	15,00	-33842 (-33842)	7473	4294 5	-194494	15,71	52,78	5,75

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	2,00	16558	39037	0	0	10,05
2	5,31	7648	46076	0	0	0,00
3	8,50	-1069	46135	0	0	0,00
4	11,69	-9787	46194	0	0	0,00
5	15,00	-18696	39278	0	0	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,63	-65682 (-65682)	38168	8219 5	-141446	15,71	31,42	2,15
2	5,06	-9763 (-12475)	27363	448524	-204492	15,71	15,71	16,39
3	9,50	-19942 (-24885)	16558	8310 9	-124906	25,76	25,76	5,02

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	0,63	24010	39707	0	0	0,00
2	5,06	3173	33731	0	0	0,00
3	9,50	-5781	34434	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,63	-44601 (-44601)	40307	153348	-169688	15,71	31,42	3,80
2	5,06	-11165 (-11822)	29501	542964	-217582	15,71	15,71	18,40
3	9,50	-33842 (-40231)	18696	51900	-111679	25,76	25,76	2,78

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	-17819	40012	0	0	0,00
2	5,06	769	34035	0	0	0,00
3	9,50	7473	34739	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,00	0 (-859)	5241	1229669	-273359	15,71	15,71	235,31
2	4,66	-39198 (-59376)	22137	76548	-205314	31,42	37,45	3,46
3	9,29	-69145 (-71587)	21385	73749	-246872	47,12	47,12	3,45
4	13,91	12796 (49762)	20634	51207	123498	21,74	15,71	2,48
5	18,50	0 (938)	-5343	-87819	-18846	15,71	15,71	16,48

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,00	795	36491	0	0	0,00
2	4,66	-18683	41843	0	0	0,00
3	9,29	5268	47328	0	0	0,00
4	13,91	34228	38710	0	0	8,04
5	18,50	-869	34972	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 15 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	2,00	-35237 (-35237)	7637	42088	-194205	15,71	52,78	5,51
2	5,31	14397 (23160)	7206	64642	207773	54,04	22,62	8,97
3	8,50	32514 (32732)	6791	42199	203395	54,04	45,24	6,21
4	11,69	21522 (28374)	6376	45142	200883	54,04	22,62	7,08
5	15,00	-20708 (-35237)	5945	32204	-190872	15,71	52,78	5,42

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	2,00	19590	39302	0	0	10,05
2	5,31	10250	46217	0	0	0,00
3	8,50	1118	46158	0	0	0,00
4	11,69	-8015	46099	0	0	0,00
5	15,00	-17355	39061	0	0	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,63	-44541 (-44541)	42355	166219	-174796	15,71	31,42	3,92
2	5,06	-11832 (-12630)	30973	530303	-216242	15,71	15,71	17,12
3	9,50	-35237 (-41767)	19590	52502	-111935	25,76	25,76	2,68

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	17655	40304	0	0	0,00
2	5,06	-933	34245	0	0	0,00
3	9,50	-7637	34866	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,63	-71134 (-71134)	40120	79078	-140209	15,71	31,42	1,97
2	5,06	-11336 (-14500)	28738	376911	-190182	15,71	15,71	13,12
3	9,50	-20708 (-25791)	17355	84425	-125464	25,76	25,76	4,86

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	-25231	39985	0	0	0,00
2	5,06	-3701	33926	0	0	0,00
3	9,50	5945	34548	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	0,00	0 (824)	4549	1136610	-296337	15,71	15,71	250,68
2	4,66	-37072 (-56879)	21832	79379	-206804	31,42	37,45	3,64
3	9,29	-67505 (-69535)	21081	75054	-247570	47,12	47,12	3,56
4	13,91	10514 (46141)	20329	55384	125708	21,74	15,71	2,72
5	18,50	0 (925)	-4651	-84494	-20781	15,71	15,71	18,23

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,00	763	36392	0	0	0,00
2	4,66	-18340	41790	0	0	0,00
3	9,29	4761	47284	0	0	0,00
4	13,91	32988	38666	0	0	8,04
5	18,50	-856	35072	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 16 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _h	CS
1	2,00	-32857 (-32857)	7250	42912	-194483	15,71	52,78	5,92
2	5,31	14162 (22435)	6819	62972	207183	54,04	22,62	9,23
3	8,50	31110 (31277)	6404	41596	203150	54,04	45,24	6,50
4	11,69	20271 (26905)	5989	44684	200721	54,04	22,62	7,46
5	15,00	-20399 (-32857)	5559	32296	-190903	15,71	52,78	5,81

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	2,00	18585	39247	0	0	10,05
2	5,31	9676	46162	0	0	0,00
3	8,50	958	46103	0	0	0,00
4	11,69	-7759	46044	0	0	0,00
5	15,00	-16669	39006	0	0	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ti}	A _{ts}	CS
1	0,63	-45593 (-45 593)	40196	147584	-167400	15,71	31,42	3,67
2	5,06	-11168 (-11 635)	29391	552059	-218544	15,71	15,71	18,78
3	9,50	-32857 (-39 056)	18585	53460	-112340	25,76	25,76	2,88

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{td}	V _{td}	V _{td}	A _{sv}
1	0,63	18041	39996	0	0	0,00
2	5,06	-546	34020	0	0	0,00
3	9,50	-7250	34723	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ti}	A _{ts}	CS
1	0,63	-68116 (-68 116)	38279	78712	-140064	15,71	31,42	2,06
2	5,06	-11208 (-14 111)	27474	365021	-187482	15,71	15,71	13,29
3	9,50	-20399 (-25 152)	16669	82649	-124711	25,76	25,76	4,96

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{td}	V _{td}	V _{td}	A _{sv}
1	0,63	-24233	39723	0	0	0,00
2	5,06	-3395	33746	0	0	0,00
3	9,50	5559	34450	0	0	0,00

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Arcata Ordinata sezione, espresso in m
M	Momento flettente, espresso in kgm
V	Taglio, espresso in kg
N	Sforzo normale, espresso in kg
A _{ti}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A _{ts}	Area armatura superiore, espressa in cmq
σ _{ti}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espressa in kg/cmq
σ _{ts}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in kg/cmq
σ _c	Tensione nel calcestruzzo, espressa in kg/cmq
τ _c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in kg/cmq
A _{sv}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{ti}	A _{ts}	σ _{ti}	σ _{ts}	σ _c
1	0,00	0	-65	15,71	15,71	3,2	1,0	0,0
2	4,66	-29891	26466	31,42	37,45	420,0	214,7	16,2
3	9,29	-68583	26466	47,12	47,12	1061,5	404,9	31,2
4	13,91	5502	26466	21,74	15,71	57,3	3,9	4,0
5	18,50	0	-65	15,71	15,71	2,4	1,7	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,00	498	-0,09	0,00
2	4,66	-20586	-2,02	0,00
3	9,29	3094	0,30	0,00
4	13,91	32691	3,21	8,04
5	18,50	-664	0,08	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLE (Quasi Permanente)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{ti}	A _{ts}	σ _{ti}	σ _{ts}	σ _c
1	2,00	-27449	6749	15,71	52,78	554,2	248,4	19,5
2	5,31	17241	6749	54,04	22,62	153,5	319,1	12,0
3	8,50	31274	6749	54,04	45,24	239,2	611,0	19,1
4	11,69	16859	6749	54,04	22,62	150,4	310,9	11,7
5	15,00	-28228	6749	15,71	52,78	571,4	255,1	20,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	2,00	17990	2,23	10,05
2	5,31	8865	1,10	0,00
3	8,50	-60	-0,01	0,00
4	11,69	-8985	-1,11	0,00
5	15,00	-18110	-2,24	10,05

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{ti}	A _{ts}	σ _{ti}	σ _{ts}	σ _c
1	0,63	-59720	40178	15,71	31,42	1624,7	657,7	52,3
2	5,06	-9264	29084	15,71	15,71	60,5	120,1	8,7
3	9,50	-27449	17990	25,76	25,76	894,6	297,9	24,3

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,63	26530	3,29	0,00
2	5,06	532	0,07	0,00
3	9,50	-6749	-0,84	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-60498	40297	15,71	31,42	1651,1	665,7	53,0
2	5,06	-10043	29204	15,71	15,71	82,9	130,4	9,5
3	9,50	-28228	18110	25,76	25,76	926,5	305,8	25,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	-26530	-3,29	0,00
2	5,06	-532	-0,07	0,00
3	9,50	6749	0,84	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,00	0	-63	15,71	15,71	2,5	1,5	0,0
2	4,66	-34965	25798	31,42	37,45	544,5	247,3	18,8
3	9,29	-76287	25798	47,12	47,12	1213,6	445,8	34,5
4	13,91	3977	25798	21,74	15,71	49,2	10,4	3,4
5	18,50	0	-63	15,71	15,71	2,4	1,6	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	618	-0,08	0,00
2	4,66	-23185	-2,27	0,00
3	9,29	3926	0,38	0,00
4	13,91	34355	3,37	8,04
5	18,50	-665	0,08	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	2,00	-36064	7418	15,71	52,78	739,5	323,8	25,5
2	5,31	29310	7418	54,04	22,62	254,2	573,5	20,0
3	8,50	37420	7418	54,04	45,24	285,1	736,4	22,8
4	11,69	17003	7418	54,04	22,62	152,7	309,0	11,9
5	15,00	-34321	7418	15,71	52,78	700,9	308,8	24,3

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	2,00	29607	3,67	10,05
2	5,31	7826	0,97	0,00
3	8,50	-1943	-0,24	0,00
4	11,69	-10868	-1,35	0,00
5	15,00	-19993	-2,48	10,05

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-62394	51795	15,71	31,42	1570,9	699,9	55,1
2	5,06	-14909	40701	15,71	15,71	147,2	194,3	14,2
3	9,50	-36064	29607	25,76	25,76	1077,9	399,4	32,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	25861	3,20	0,00
2	5,06	-137	-0,02	0,00
3	9,50	-7418	-0,92	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-60650	42180	15,71	31,42	1632,0	669,8	53,2
2	5,06	-13165	31087	15,71	15,71	187,7	174,2	13,0
3	9,50	-34321	19993	25,76	25,76	1160,2	368,7	30,2

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	-25861	-3,20	0,00
2	5,06	137	0,02	0,00
3	9,50	7418	0,92	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,00	0	-60	15,71	15,71	2,6	1,2	0,0
2	4,66	-36049	24547	31,42	37,45	583,2	253,2	19,3
3	9,29	-76189	24547	47,12	47,12	1223,1	443,7	34,4
4	13,91	5485	24547	21,74	15,71	54,9	1,8	3,8
5	18,50	0	-60	15,71	15,71	2,0	1,8	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	571	-0,08	0,00
2	4,66	-22107	-2,17	0,00
3	9,29	3773	0,37	0,00
4	13,91	35578	3,49	8,04
5	18,50	-713	0,07	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 19 - SLE (Frequente)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	2,00	-42717	8672	15,71	52,78	876,8	383,3	30,2
2	5,31	24421	8672	54,04	22,62	216,0	458,8	16,9
3	8,50	54992	8672	54,04	45,24	415,0	1100,1	33,3
4	11,69	24209	8672	54,04	22,62	214,3	454,2	16,8
5	15,00	-43149	8672	15,71	52,78	886,4	387,0	30,5

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	2,00	24767	3,07	10,05
2	5,31	15642	1,94	0,00
3	8,50	-33	0,00	0,00
4	11,69	-15708	-1,95	0,00
5	15,00	-24833	-3,08	10,05

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-57920	46954	15,71	31,42	1472,6	648,4	51,1
2	5,06	-15998	35861	15,71	15,71	256,1	212,9	15,9
3	9,50	-42717	24767	25,76	25,76	1446,0	458,7	37,6

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	24607	3,05	0,00
2	5,06	-1391	-0,17	0,00
3	9,50	-8672	-1,07	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _s	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-58352	47021	15,71	31,42	1487,2	652,8	51,4
2	5,06	-16430	35927	15,71	15,71	277,1	219,3	16,5
3	9,50	-43149	24833	25,76	25,76	1463,7	463,1	38,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,63	-24607	-3,05	0,00
2	5,06	1391	0,17	0,00
3	9,50	8672	1,07	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _s	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,00	0	-62	15,71	15,71	3,0	1,0	0,0
2	4,66	-34230	25516	31,42	37,45	530,3	242,3	18,4
3	9,29	-74320	25516	47,12	47,12	1178,9	434,8	33,7
4	13,91	10086	25516	21,74	15,71	85,8	41,8	6,1
5	18,50	0	-62	15,71	15,71	1,9	2,1	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,00	511	-0,09	0,00
2	4,66	-21481	-2,11	0,00
3	9,29	3652	0,36	0,00
4	13,91	37274	3,65	8,04
5	18,50	-749	0,07	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _s	σ _b	σ _n	σ _c
1	2,00	-34190	7701	15,71	52,78	695,8	308,2	24,3
2	5,31	16896	7701	54,04	22,62	152,2	304,6	11,8
3	8,50	37084	7701	54,04	45,24	283,1	727,0	22,6
4	11,69	28744	7701	54,04	22,62	250,0	559,2	19,7
5	15,00	-36868	7701	15,71	52,78	755,0	331,2	26,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	2,00	19921	2,47	10,05
2	5,31	10796	1,34	0,00
3	8,50	1871	0,23	0,00
4	11,69	-7898	-0,98	0,00
5	15,00	-29679	-3,68	10,05

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _s	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-58012	42108	15,71	31,42	1538,1	643,1	50,9
2	5,06	-11780	31015	15,71	15,71	128,3	154,0	11,3
3	9,50	-34190	19921	25,76	25,76	1155,7	367,3	30,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,63	25578	3,17	0,00
2	5,06	-420	-0,05	0,00
3	9,50	-7701	-0,95	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _s	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-60690	51867	15,71	31,42	1509,2	682,6	53,6
2	5,06	-14458	40773	15,71	15,71	130,4	188,0	13,7
3	9,50	-36868	29679	25,76	25,76	1111,4	407,6	32,8

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,63	-25578	-3,17	0,00
2	5,06	420	0,05	0,00
3	9,50	7701	0,95	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _s	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,00	0	-66	15,71	15,71	3,1	1,1	0,0
2	4,66	-33430	26906	31,42	37,45	497,3	238,2	18,0
3	9,29	-74528	26906	47,12	47,12	1170,3	437,7	33,8
4	13,91	5997	26906	21,74	15,71	60,1	2,1	4,2
5	18,50	0	-66	15,71	15,71	2,4	1,8	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,00	548	-0,09	0,00
2	4,66	-22151	-2,17	0,00
3	9,29	3504	0,34	0,00
4	13,91	35341	3,46	8,04
5	18,50	-712	0,08	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _s	σ _b	σ _n	σ _c
1	2,00	-34323	8210	15,71	52,78	694,7	310,2	24,4
2	5,31	21222	8210	54,04	22,62	188,8	393,6	14,7
3	8,50	38708	8210	54,04	45,24	295,8	757,4	23,6
4	11,69	20887	8210	54,04	22,62	186,1	386,4	14,5
5	15,00	-35005	8210	15,71	52,78	709,8	316,1	24,9

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	2,00	22385	2,77	10,05
2	5,31	11024	1,37	0,00
3	8,50	-52	-0,01	0,00
4	11,69	-11129	-1,38	0,00
5	15,00	-22490	-2,79	10,05

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _s	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-62072	44573	15,71	31,42	1652,0	687,4	54,5
2	5,06	-11766	33479	15,71	15,71	103,5	152,9	11,1
3	9,50	-34323	22385	25,76	25,76	1120,5	372,4	30,4

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,63	26972	3,34	0,00
2	5,06	23	0,00	0,00
3	9,50	-8210	-1,02	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-62754	44677	15,71	31,42	1675,2	694,5	55,1
2	5,06	-12449	33584	15,71	15,71	127,0	162,4	11,9
3	9,50	-35005	22490	25,76	25,76	1148,4	379,3	30,9

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	-26972	-3,34	0,00
2	5,06	-23	0,00	0,00
3	9,50	8210	1,02	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,00	0	-64	15,71	15,71	2,2	1,8	0,0
2	4,66	-40195	26016	31,42	37,45	664,7	281,1	21,5
3	9,29	-84801	26016	47,12	47,12	1373,3	492,2	38,2
4	13,91	3964	26016	21,74	15,71	49,4	10,7	3,4
5	18,50	0	-64	15,71	15,71	2,3	1,7	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	707	-0,08	0,00
2	4,66	-25617	-2,51	0,00
3	9,29	4613	0,45	0,00
4	13,91	37560	3,68	8,04
5	18,50	-713	0,08	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	2,00	-45809	9102	15,71	52,78	941,8	410,7	32,4
2	5,31	37314	9102	54,04	22,62	323,0	732,8	25,4
3	8,50	46903	9102	54,04	45,24	356,9	924,5	28,5
4	11,69	21080	9102	54,04	22,62	189,1	383,8	14,7
5	15,00	-43129	9102	15,71	52,78	882,5	387,7	30,5

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	2,00	37874	4,69	10,05
2	5,31	9639	1,19	0,00
3	8,50	-2563	-0,32	0,00
4	11,69	-13640	-1,69	0,00
5	15,00	-25001	-3,10	10,05

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-65637	60062	15,71	31,42	1582,4	742,8	58,1
2	5,06	-19292	48968	15,71	15,71	230,9	253,2	18,7
3	9,50	-45809	37874	25,76	25,76	1364,9	507,7	40,8

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	26080	3,23	0,00
2	5,06	-870	-0,11	0,00
3	9,50	-9102	-1,13	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-62957	47188	15,71	31,42	1650,0	699,8	55,4
2	5,06	-16612	36094	15,71	15,71	283,8	221,9	16,7
3	9,50	-43129	25001	25,76	25,76	1460,0	463,2	38,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	-26080	-3,23	0,00
2	5,06	870	0,11	0,00
3	9,50	9102	1,13	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,00	0	-60	15,71	15,71	2,4	1,4	0,0
2	4,66	-41641	24348	31,42	37,45	716,9	288,7	22,2
3	9,29	-84669	24348	47,12	47,12	1386,0	489,3	38,1
4	13,91	5974	24348	21,74	15,71	57,2	1,1	4,0
5	18,50	0	-60	15,71	15,71	1,8	2,0	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	644	-0,08	0,00
2	4,66	-24179	-2,37	0,00
3	9,29	4409	0,43	0,00
4	13,91	39191	3,84	8,04
5	18,50	-776	0,07	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _b	σ _n	σ _c
1	2,00	-54680	10774	15,71	52,78	1124,9	490,1	38,7
2	5,31	30795	10774	54,04	22,62	272,2	579,7	21,3
3	8,50	70332	10774	54,04	45,24	530,2	1409,5	42,5
4	11,69	30687	10774	54,04	22,62	271,3	577,4	21,2
5	15,00	-54900	10774	15,71	52,78	1129,8	492,0	38,8

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	2,00	31421	3,89	10,05
2	5,31	20060	2,48	0,00
3	8,50	-17	0,00	0,00
4	11,69	-20094	-2,49	0,00
5	15,00	-31454	-3,90	10,05

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{cs}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-59672	53608	15,71	31,42	1451,0	674,2	52,8
2	5,06	-20745	42514	15,71	15,71	397,6	278,7	21,1
3	9,50	-54680	31421	25,76	25,76	1855,7	586,8	48,2

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	24408	3,02	0,00
2	5,06	-2541	-0,31	0,00
3	9,50	-10774	-1,33	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{cs}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-59892	53642	15,71	31,42	1458,5	676,5	53,0
2	5,06	-20965	42548	15,71	15,71	409,2	282,0	21,4
3	9,50	-54900	31454	25,76	25,76	1864,7	589,0	48,4

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	-24408	-3,02	0,00
2	5,06	2541	0,31	0,00
3	9,50	10774	1,33	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{cs}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,00	0	-61	15,71	15,71	2,6	1,3	0,0
2	4,66	-39588	24988	31,42	37,45	661,6	276,3	21,1
3	9,29	-82134	24988	47,12	47,12	1332,0	476,4	37,0
4	13,91	5980	24988	21,74	15,71	57,9	0,2	4,0
5	18,50	0	-61	15,71	15,71	2,0	1,9	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	620	-0,08	0,00
2	4,66	-23672	-2,32	0,00
3	9,29	4183	0,41	0,00
4	13,91	38229	3,75	8,04
5	18,50	-760	0,08	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{cs}	σ _b	σ _n	σ _c
1	2,00	-49591	10133	15,71	52,78	1017,4	445,1	35,1
2	5,31	28402	10133	54,04	22,62	251,3	533,2	19,7
3	8,50	62426	10133	54,04	45,24	471,6	1246,5	37,8
4	11,69	28237	10133	54,04	22,62	250,0	529,6	19,6
5	15,00	-49927	10133	15,71	52,78	1024,8	448,0	35,3

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	2,00	29162	3,61	10,05
2	5,31	17801	2,20	0,00
3	8,50	-26	0,00	0,00
4	11,69	-17852	-2,21	0,00
5	15,00	-29213	-3,62	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{cs}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-60272	51349	15,71	31,42	1500,8	677,7	53,2
2	5,06	-18500	40255	15,71	15,71	315,2	247,1	18,6
3	9,50	-49591	29162	25,76	25,76	1671,8	533,2	43,7

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	25049	3,10	0,00
2	5,06	-1900	-0,24	0,00
3	9,50	-10133	-1,25	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{cs}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,63	-60608	51401	15,71	31,42	1512,2	681,2	53,5
2	5,06	-18836	40307	15,71	15,71	332,0	252,0	19,0
3	9,50	-49927	29213	25,76	25,76	1685,6	536,6	44,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	-25049	-3,10	0,00
2	5,06	1900	0,24	0,00
3	9,50	10133	1,25	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{cs}	σ _b	σ _n	σ _c
1	0,00	0	-64	15,71	15,71	2,9	1,1	0,0
2	4,66	-38949	26104	31,42	37,45	634,5	273,2	20,8
3	9,29	-82248	26104	47,12	47,12	1324,0	478,5	37,1
4	13,91	10746	26104	21,74	15,71	91,4	50,1	6,5
5	18,50	0	-64	15,71	15,71	1,8	2,2	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	577	-0,09	0,00
2	4,66	-23568	-2,31	0,00
3	9,29	4199	0,41	0,00
4	13,91	40807	4,00	8,04
5	18,50	-812	0,07	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Rara)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{rs}	σ _s	σ _n	σ _c
1	2,00	-43355	9649	15,71	52,78	883,2	390,6	30,8
2	5,31	22204	9649	54,04	22,62	199,3	403,8	15,5
3	8,50	46996	9649	54,04	45,24	358,6	922,1	28,6
4	11,69	34115	9649	54,04	22,62	297,6	659,7	23,4
5	15,00	-45904	9649	15,71	52,78	939,6	412,5	32,5

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	2,00	25781	3,19	10,05
2	5,31	13675	1,69	0,00
3	8,50	1881	0,23	0,00
4	11,69	-10757	-1,33	0,00
5	15,00	-35519	-4,40	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{rs}	σ _s	σ _n	σ _c
1	0,63	-61148	47968	15,71	31,42	1575,2	682,5	53,9
2	5,06	-15116	36875	15,71	15,71	199,6	199,3	14,8
3	9,50	-43355	25781	25,76	25,76	1456,8	466,6	38,2

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	26168	3,24	0,00
2	5,06	-1099	-0,14	0,00
3	9,50	-9649	-1,19	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{rs}	σ _s	σ _n	σ _c
1	0,63	-63698	57707	15,71	31,42	1542,9	720,2	56,4
2	5,06	-17666	46613	15,71	15,71	191,3	231,0	17,0
3	9,50	-45904	35519	25,76	25,76	1407,0	505,7	40,8

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	-26168	-3,24	0,00
2	5,06	1099	0,14	0,00
3	9,50	9649	1,19	0,00

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura
N° Indice sezione
X_i Accisa Ordinata sezione, espresso in m
M_i Momento, espresso in kgm
M_u Momento, espresso in kgm
w_i Ampiezza fessure, espresse in mm
w_{lim} Apertura limite fessure, espresse in mm
s Distanza media tra le fessure, espresse in mm
ε_m Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 17 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _n	A _s	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,05	15,71	15,71	39539	-39539	-20	0,00	0,20	0,00	0,00000
2	4,66	31,42	37,45	42260	-42871	-29891	0,00	0,20	0,00	0,00000
3	9,29	47,12	47,12	44624	-44624	-68583	0,08	0,20	131,01	0,00035
4	13,91	21,74	15,71	40328	-39722	5502	0,00	0,20	0,00	0,00000
5	18,45	15,71	15,71	39539	-39539	-7	0,00	0,20	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 17 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _n	A _s	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	2,00	15,71	52,78	31578	-34656	-27449	0,00	0,20	0,00	0,00000
2	5,31	54,04	22,62	34967	-32352	17241	0,00	0,20	0,00	0,00000
3	8,50	54,04	45,24	35528	-34792	31274	0,00	0,20	0,00	0,00000
4	11,69	54,04	22,62	34967	-32352	16859	0,00	0,20	0,00	0,00000
5	15,00	15,71	52,78	31578	-34656	-28228	0,00	0,20	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _n	A _s	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-59720	0,17	0,20	159,22	0,00064
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-9264	0,00	0,20	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-27449	0,05	0,20	162,63	0,00017

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _n	A _s	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-60498	0,18	0,20	159,22	0,00065
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-10043	0,00	0,20	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-28228	0,05	0,20	162,63	0,00018

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

N°	X	A _n	A _s	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,05	15,71	15,71	39539	-39539	-9	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,66	31,42	37,45	42260	-42871	-34965	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,29	47,12	47,12	44624	-44624	-76287	0,10	0,30	131,01	0,00044
4	13,91	21,74	15,71	40328	-39722	3977	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	18,45	15,71	15,71	39539	-39539	-6	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	2,00	15,71	52,78	31578	-34656	-36064	0,04	0,30	119,23	0,00017
2	5,31	54,04	22,62	34967	-32352	29310	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,50	54,04	45,24	35528	-34792	37420	0,04	0,30	128,41	0,00017
4	11,69	54,04	22,62	34967	-32352	17003	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	15,00	15,71	52,78	31578	-34656	-34321	0,00	0,30	0,00	0,00000

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

N°	X	A _n	A _s	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
----	---	----------------	----------------	----------------	----------------	---	---	------------------	----------------	----------------

1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-62394	0,16	0,30	159,22	0,00061
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-14909	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-36064	0,06	0,30	162,63	0,00022

Verifica fessurazione piedi tto destro [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-60650	0,17	0,30	159,22	0,00064
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-13165	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-34321	0,08	0,30	162,63	0,00028

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 19 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,05	15,71	15,71	39539	-39539	-13	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,66	31,42	37,45	42260	-42871	-36049	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,29	47,12	47,12	44624	-44624	-76189	0,10	0,30	131,01	0,00045
4	13,91	21,74	15,71	40328	-39722	5485	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	18,45	15,71	15,71	39539	-39539	-2	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 19 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	2,00	15,71	52,78	31578	-34656	-42717	0,05	0,30	119,23	0,00027
2	5,31	54,04	22,62	34967	-32352	24421	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,50	54,04	45,24	35528	-34792	54992	0,09	0,30	128,41	0,00040
4	11,69	54,04	22,62	34967	-32352	24209	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	15,00	15,71	52,78	31578	-34656	-43149	0,06	0,30	119,23	0,00027

Verifica fessurazione piedi tto sinistro [Combinazione n° 19 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-57920	0,15	0,30	159,22	0,00055
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-15998	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-42717	0,13	0,30	162,63	0,00047

Verifica fessurazione piedi tto destro [Combinazione n° 19 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-58352	0,15	0,30	159,22	0,00056
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-16430	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-43149	0,13	0,30	162,63	0,00048

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,05	15,71	15,71	39539	-39539	-19	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,66	31,42	37,45	42260	-42871	-34230	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,29	47,12	47,12	44624	-44624	-74320	0,09	0,30	131,01	0,00042
4	13,91	21,74	15,71	40328	-39722	10086	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	18,45	15,71	15,71	39539	-39539	2	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	2,00	15,71	52,78	31578	-34656	-34190	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	5,31	54,04	22,62	34967	-32352	16896	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,50	54,04	45,24	35528	-34792	37084	0,04	0,30	128,41	0,00017
4	11,69	54,04	22,62	34967	-32352	28744	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	15,00	15,71	52,78	31578	-34656	-36868	0,04	0,30	119,23	0,00018

Verifica fessurazione piedi tto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-58012	0,16	0,30	159,22	0,00059
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-11780	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-34190	0,08	0,30	162,63	0,00027

Verifica fessurazione piedi tto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-60690	0,15	0,30	159,22	0,00057
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-14458	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-36868	0,07	0,30	162,63	0,00024

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

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,05	15,71	15,71	39539	-39539	-18	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,66	31,42	37,45	42260	-42871	-33430	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,29	47,12	47,12	44624	-44624	-74528	0,09	0,30	131,01	0,00041
4	13,91	21,74	15,71	40328	-39722	5997	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	18,45	15,71	15,71	39539	-39539	-5	0,00	0,30	0,00	0,00000

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

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	2,00	15,71	52,78	31578	-34656	-34323	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	5,31	54,04	22,62	34967	-32352	21222	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,50	54,04	45,24	35528	-34792	38708	0,04	0,30	128,41	0,00019
4	11,69	54,04	22,62	34967	-32352	20887	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	15,00	15,71	52,78	31578	-34656	-35005	0,03	0,30	119,23	0,00015

Verifica fessurazione piedi tto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-62072	0,18	0,30	159,22	0,00065
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-11766	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-34323	0,07	0,30	162,63	0,00025

Verifica fessurazione piedi tto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-62754	0,18	0,30	159,22	0,00066
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-12449	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-35005	0,07	0,30	162,63	0,00027

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

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,05	15,71	15,71	39539	-39539	-3	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,66	31,42	37,45	42260	-42871	-40195	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,29	47,12	47,12	44624	-44624	-84801	0,12	100,00	131,01	0,00053
4	13,91	21,74	15,71	40328	-39722	3964	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	18,45	15,71	15,71	39539	-39539	-5	0,00	100,00	0,00	0,00000

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

N°	X	A _n	A _s	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	2,00	15,71	52,78	31578	-34656	-45809	0,06	100,00	119,23	0,00031
2	5,31	54,04	22,62	34967	-32352	37314	0,04	100,00	128,41	0,00017
3	8,50	54,04	45,24	35528	-34792	46903	0,07	100,00	128,41	0,00030
4	11,69	54,04	22,62	34967	-32352	21080	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	15,00	15,71	52,78	31578	-34656	-43129	0,05	100,00	119,23	0,00027

Verifica fessurazione piedi tto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-65637	0,17	100,00	159,22	0,00061
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-19292	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-45809	0,11	100,00	162,63	0,00041

Verifica fessurazione piedi tto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-62957	0,18	100,00	159,22	0,00065
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-16612	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-43129	0,13	100,00	162,63	0,00048

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,05	15,71	15,71	39539	-39539	-9	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,66	31,42	37,45	42260	-42871	-41641	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,29	47,12	47,12	44624	-44624	-84669	0,12	100,00	131,01	0,00054
4	13,91	21,74	15,71	40328	-39722	5974	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	18,45	15,71	15,71	39539	-39539	1	0,00	100,00	0,00	0,00000

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

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	2,00	15,71	52,78	31578	-34656	-54680	0,08	100,00	119,23	0,00042
2	5,31	54,04	22,62	34967	-32352	30795	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,50	54,04	45,24	35528	-34792	70332	0,13	100,00	128,41	0,00058
4	11,69	54,04	22,62	34967	-32352	30687	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	15,00	15,71	52,78	31578	-34656	-54900	0,09	100,00	119,23	0,00042

Verifica fessurazione piedi tto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-59672	0,15	100,00	159,22	0,00054
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-20745	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-54680	0,20	100,00	162,63	0,00071

Verifica fessurazione piedi tto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-59892	0,15	100,00	159,22	0,00054
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-20965	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-54900	0,20	100,00	162,63	0,00072

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,05	15,71	15,71	39539	-39539	-11	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,66	31,42	37,45	42260	-42871	-39588	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,29	47,12	47,12	44624	-44624	-82134	0,11	100,00	131,01	0,00051
4	13,91	21,74	15,71	40328	-39722	5980	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	18,45	15,71	15,71	39539	-39539	0	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	2,00	15,71	52,78	31578	-34656	-49591	0,07	100,00	119,23	0,00035
2	5,31	54,04	22,62	34967	-32352	28402	0,00	100,00	0,00	0,00000

3	8,50	54,04	45,24	35528	-34792	62426	0,11	100,00	128,41	0,00049
4	11,69	54,04	22,62	34967	-32352	28237	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	15,00	15,71	52,78	31578	-34656	-49927	0,07	100,00	119,23	0,00036

Verifica fessurazione piedi tto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-60272	0,15	100,00	159,22	0,00057
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-18500	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-49591	0,17	100,00	162,63	0,00060

Verifica fessurazione piedi tto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-60608	0,15	100,00	159,22	0,00057
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-18836	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-49927	0,17	100,00	162,63	0,00061

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,05	15,71	15,71	39539	-39539	-16	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,66	31,42	37,45	42260	-42871	-38949	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,29	47,12	47,12	44624	-44624	-82248	0,11	100,00	131,01	0,00050
4	13,91	21,74	15,71	40328	-39722	10746	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	18,45	15,71	15,71	39539	-39539	4	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	2,00	15,71	52,78	31578	-34656	-43355	0,05	100,00	119,23	0,00027
2	5,31	54,04	22,62	34967	-32352	22204	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	8,50	54,04	45,24	35528	-34792	46996	0,06	100,00	128,41	0,00030
4	11,69	54,04	22,62	34967	-32352	34115	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	15,00	15,71	52,78	31578	-34656	-45904	0,06	100,00	119,23	0,00031

Verifica fessurazione piedi tto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-61148	0,16	100,00	159,22	0,00061
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-15116	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-43355	0,13	100,00	162,63	0,00047

Verifica fessurazione piedi tto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _m
1	0,63	15,71	31,42	25980	-27219	-63698	0,16	100,00	159,22	0,00059
2	5,06	15,71	15,71	25631	-25631	-17666	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	9,50	25,76	25,76	26880	-26880	-45904	0,12	100,00	162,63	0,00044

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,00	-0,3913	0,3991	0,53 17	1,7916
4,66	-0,3933	0,3979	0,32 75	1,3573
9,29	-0,3961	0,39 52	0,24 51	1,1629
13,91	-0,3988	0,39 24	0,43 81	1,4182
18,40	-0,3990	0,39 12	0,68 66	1,7155

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
2,00	-0,5029	0,57 65	0,45 86	1,6285
5,31	-0,5037	0,57 58	0,60 02	1,9397
8,50	-0,5045	0,57 50	0,67 36	2,1213
11,69	-0,5052	0,57 42	0,62 31	1,8956
15,00	-0,5060	0,57 33	0,50 71	1,5186

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,63	-0,3916	0,39 94	0,44 95	1,6072
5,06	-0,5158	0,42 32	0,45 49	1,6190
9,50	-0,5029	0,57 65	0,45 86	1,6285

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,63	-0,3995	0,39 17	0,49 80	1,4973
5,06	-0,3817	0,55 01	0,50 34	1,5091
9,50	-0,5060	0,57 33	0,50 71	1,5186

Inviluppo sollecitazioni nodali

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,00	0	0	498	1680	-5345	5241
4,66	24186	60033	-35087	-17984	-8383	35168
9,29	67305	116964	1642	6774	-8383	35168
13,91	-16876	7727	30669	56891	-8383	35168
18,50	0	0	-1660	-664	-5343	5239

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
2,00	-77488	-19942	16558	53518	3508	15354
5,31	14162	58877	7648	28335	3508	15354
8,50	30846	105677	-3453	3547	3508	15354
11,69	13544	59004	-28231	-7759	3508	15354
15,00	-77698	-20399	-53424	-16669	3508	15354

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,63	-88894	-15861	-8403	35254	38168	83471
5,06	-53063	-9264	-5255	3438	27363	68494
9,50	-77488	-19942	-15354	-3508	16558	53518

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,63	-85261	-14304	-35254	8403	38279	83377
5,06	-51506	-10043	-3701	5255	27474	68400
9,50	-77698	-20399	3508	15354	16669	53424

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ _{min} [kg/cmq]	σ _{max} [kg/cmq]
0,00	1,06	3,58

4,66	0,66	2,71
9,29	0,49	2,33
13,91	0,88	2,84
18,50	1,37	3,43

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cm

X	A _n	A _s	CS
0,00	15,71	15,71	16,00
4,66	31,42	37,45	1,93
9,29	47,12	47,12	1,96
13,91	21,74	15,71	1,44
18,50	15,71	15,71	16,48

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rsd}	A _{sw}
0,00	35729	0	0	0,00
4,66	42529	0	0	0,00
9,29	48122	0	0	0,00
13,91	39613	836181	380950	8,04
18,50	35729	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

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

X	A _n	A _s	CS
2,00	15,71	52,78	2,48
5,31	54,04	22,62	2,56
8,50	54,04	45,24	1,80
11,69	54,04	22,62	2,54
15,00	15,71	52,78	2,48

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rsd}	A _{sw}
2,00	39946	976686	398702	10,05
5,31	46924	0	0	0,00
8,50	46924	0	0	0,00
11,69	46924	0	0	0,00
15,00	40268	976686	399168	10,05

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

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

Y	A _n	A _s	CS
0,63	15,71	31,42	1,95
5,06	15,71	15,71	1,76
9,50	25,76	25,76	1,45

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rsd}	A _{sw}
0,63	46145	0	0	0,00
5,06	39574	0	0	0,00
9,50	39683	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

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

Y	A _n	A _s	CS
0,63	15,71	31,42	1,84
5,06	15,71	15,71	1,85
9,50	25,76	25,76	1,44

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rsd}	A _{sw}
0,63	43663	0	0	0,00
5,06	37092	0	0	0,00
9,50	37201	0	0	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm					
Altezza sezione	H = 125,00 cm					
X	A _s	A _s	σ	σ _i	σ _e	
0,00	15,71	15,71	0,00	1,85	3,15	
4,66	31,42	37,45	22,16	288,70	716,88	
9,29	47,12	47,12	38,22	492,18	1385,99	
13,91	21,74	15,71	6,50	50,14	91,36	
18,50	15,71	15,71	0,00	2,23	2,42	
X	τ	A _{sw}				
0,00	-0,1	0,00				
4,66	-2,5	0,00				
9,29	0,5	0,00				
13,91	4,0	8,04				
18,50	0,1	0,00				

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm					
Altezza sezione	H = 100,00 cm					
X	A _s	A _s	σ	σ _i	σ _e	
2,00	15,71	52,78	38,65	490,09	1124,93	
5,31	54,04	22,62	25,44	732,79	323,02	
8,50	54,04	45,24	42,53	1409,51	530,22	
11,69	54,04	22,62	23,39	659,74	297,63	
15,00	15,71	52,78	38,81	491,99	1129,81	
X	τ	A _{sw}				
2,00	4,7	10,05				
5,31	2,5	0,00				
8,50	-0,3	0,00				
11,69	-2,5	0,00				
15,00	-4,4	10,05				

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm					
Altezza sezione	H = 100,00 cm					
Y	A _s	A _s	σ	σ _i	σ _e	
0,63	15,71	31,42	58,13	742,83	1652,05	
5,06	15,71	15,71	21,09	278,75	397,63	
9,50	25,76	25,76	48,16	586,77	1855,70	
Y	τ	A _{sw}				
0,63	3,3	0,00				
5,06	-0,3	0,00				
9,50	-1,3	0,00				

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm					
Altezza sezione	H = 100,00 cm					
Y	A _s	A _s	σ	σ _i	σ _e	
0,63	15,71	31,42	56,40	720,23	1675,20	
5,06	15,71	15,71	21,36	281,97	409,23	
9,50	25,76	25,76	48,35	588,99	1864,73	
Y	τ	A _{sw}				
0,63	-3,3	0,00				
5,06	0,3	0,00				
9,50	1,3	0,00				

Schema Strutturale

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [cm q]	Inerzia [cm^4]
Fondazione	12500,00	16276041,67
Piedritto sinistro	10000,00	8333333,33
Piedritto destro	10000,00	8333333,33
Traverso	10000,00	8333333,33

Simbologia adottata ed unità di misura
N indice elemento
N_i indice nodo iniziale elemento
N_f indice nodo finale elemento
(X_i, Y_i) coordinate nodo iniziale, espresse in cm
(X_f, Y_f) coordinate nodo finale, espresse in cm
Dest appartenenza elemento

N	N _i	N _f	X _i	Y _i	X _f	Y _f	Dest
1	1	2	0,00	62,50	9,38	62,50	Fond
2	2	3	9,38	62,50	18,75	62,50	Fond
3	3	4	18,75	62,50	28,13	62,50	Fond
4	4	5	28,13	62,50	37,50	62,50	Fond
5	5	6	37,50	62,50	46,88	62,50	Fond
6	6	7	46,88	62,50	56,25	62,50	Fond
7	7	8	56,25	62,50	65,63	62,50	Fond
8	8	9	65,63	62,50	75,00	62,50	Fond
9	9	10	75,00	62,50	84,38	62,50	Fond
10	10	11	84,38	62,50	93,75	62,50	Fond
11	11	12	93,75	62,50	103,13	62,50	Fond
12	12	13	103,13	62,50	112,50	62,50	Fond
13	13	14	112,50	62,50	121,88	62,50	Fond
14	14	15	121,88	62,50	131,25	62,50	Fond
15	15	16	131,25	62,50	140,63	62,50	Fond
16	16	17	140,63	62,50	150,00	62,50	Fond
17	17	18	150,00	62,50	158,33	62,50	Fond
18	18	19	158,33	62,50	166,67	62,50	Fond
19	19	20	166,67	62,50	175,00	62,50	Fond
20	20	21	175,00	62,50	183,33	62,50	Fond
21	21	22	183,33	62,50	191,67	62,50	Fond
22	22	23	191,67	62,50	200,00	62,50	Fond
23	23	24	200,00	62,50	208,33	62,50	Fond
24	24	25	208,33	62,50	216,67	62,50	Fond
25	25	26	216,67	62,50	225,00	62,50	Fond
26	26	27	225,00	62,50	233,33	62,50	Fond
27	27	28	233,33	62,50	241,67	62,50	Fond
28	28	29	241,67	62,50	250,00	62,50	Fond
29	29	30	250,00	62,50	259,84	62,50	Fond
30	30	31	259,84	62,50	269,67	62,50	Fond
31	31	32	269,67	62,50	279,51	62,50	Fond
32	32	33	279,51	62,50	289,34	62,50	Fond
33	33	34	289,34	62,50	299,18	62,50	Fond
34	34	35	299,18	62,50	309,02	62,50	Fond
35	35	36	309,02	62,50	318,85	62,50	Fond
36	36	37	318,85	62,50	328,69	62,50	Fond
37	37	38	328,69	62,50	338,52	62,50	Fond
38	38	39	338,52	62,50	348,36	62,50	Fond
39	39	40	348,36	62,50	358,20	62,50	Fond
40	40	41	358,20	62,50	368,03	62,50	Fond
41	41	42	368,03	62,50	377,87	62,50	Fond
42	42	43	377,87	62,50	387,70	62,50	Fond
43	43	44	387,70	62,50	397,54	62,50	Fond
44	44	45	397,54	62,50	407,38	62,50	Fond
45	45	46	407,38	62,50	417,21	62,50	Fond
46	46	47	417,21	62,50	427,05	62,50	Fond
47	47	48	427,05	62,50	436,89	62,50	Fond
48	48	49	436,89	62,50	446,72	62,50	Fond
49	49	50	446,72	62,50	456,56	62,50	Fond
50	50	51	456,56	62,50	466,39	62,50	Fond
51	51	52	466,39	62,50	476,23	62,50	Fond
52	52	53	476,23	62,50	486,07	62,50	Fond
53	53	54	486,07	62,50	495,90	62,50	Fond
54	54	55	495,90	62,50	505,74	62,50	Fond
55	55	56	505,74	62,50	515,57	62,50	Fond
56	56	57	515,57	62,50	525,41	62,50	Fond
57	57	58	525,41	62,50	535,25	62,50	Fond

58	58	59	535,25	62,50	545,08	62,50	Fond
59	59	60	545,08	62,50	554,92	62,50	Fond
60	60	61	554,92	62,50	564,75	62,50	Fond
61	61	62	564,75	62,50	574,59	62,50	Fond
62	62	63	574,59	62,50	584,43	62,50	Fond
63	63	64	584,43	62,50	594,26	62,50	Fond
64	64	65	594,26	62,50	604,10	62,50	Fond
65	65	66	604,10	62,50	613,93	62,50	Fond
66	66	67	613,93	62,50	623,77	62,50	Fond
67	67	68	623,77	62,50	633,61	62,50	Fond
68	68	69	633,61	62,50	643,44	62,50	Fond
69	69	70	643,44	62,50	653,28	62,50	Fond
70	70	71	653,28	62,50	663,11	62,50	Fond
71	71	72	663,11	62,50	672,95	62,50	Fond
72	72	73	672,95	62,50	682,79	62,50	Fond
73	73	74	682,79	62,50	692,62	62,50	Fond
74	74	75	692,62	62,50	702,46	62,50	Fond
75	75	76	702,46	62,50	712,30	62,50	Fond
76	76	77	712,30	62,50	722,13	62,50	Fond
77	77	78	722,13	62,50	731,97	62,50	Fond
78	78	79	731,97	62,50	741,80	62,50	Fond
79	79	80	741,80	62,50	751,64	62,50	Fond
80	80	81	751,64	62,50	761,48	62,50	Fond
81	81	82	761,48	62,50	771,31	62,50	Fond
82	82	83	771,31	62,50	781,15	62,50	Fond
83	83	84	781,15	62,50	790,98	62,50	Fond
84	84	85	790,98	62,50	800,82	62,50	Fond
85	85	86	800,82	62,50	810,66	62,50	Fond
86	86	87	810,66	62,50	820,49	62,50	Fond
87	87	88	820,49	62,50	830,33	62,50	Fond
88	88	89	830,33	62,50	840,16	62,50	Fond
89	89	90	840,16	62,50	850,00	62,50	Fond
90	90	91	850,00	62,50	859,84	62,50	Fond
91	91	92	859,84	62,50	869,67	62,50	Fond
92	92	93	869,67	62,50	879,51	62,50	Fond
93	93	94	879,51	62,50	889,34	62,50	Fond
94	94	95	889,34	62,50	899,18	62,50	Fond
95	95	96	899,18	62,50	909,02	62,50	Fond
96	96	97	909,02	62,50	918,85	62,50	Fond
97	97	98	918,85	62,50	928,69	62,50	Fond
98	98	99	928,69	62,50	938,52	62,50	Fond
99	99	100	938,52	62,50	948,36	62,50	Fond
100	100	101	948,36	62,50	958,20	62,50	Fond
101	101	102	958,20	62,50	968,03	62,50	Fond
102	102	103	968,03	62,50	977,87	62,50	Fond
103	103	104	977,87	62,50	987,70	62,50	Fond
104	104	105	987,70	62,50	997,54	62,50	Fond
105	105	106	997,54	62,50	1007,38	62,50	Fond
106	106	107	1007,38	62,50	1017,21	62,50	Fond
107	107	108	1017,21	62,50	1027,05	62,50	Fond
108	108	109	1027,05	62,50	1036,89	62,50	Fond
109	109	110	1036,89	62,50	1046,72	62,50	Fond
110	110	111	1046,72	62,50	1056,56	62,50	Fond
111	111	112	1056,56	62,50	1066,39	62,50	Fond
112	112	113	1066,39	62,50	1076,23	62,50	Fond
113	113	114	1076,23	62,50	1086,07	62,50	Fond
114	114	115	1086,07	62,50	1095,90	62,50	Fond
115	115	116	1095,90	62,50	1105,74	62,50	Fond
116	116	117	1105,74	62,50	1115,57	62,50	Fond
117	117	118	1115,57	62,50	1125,41	62,50	Fond
118	118	119	1125,41	62,50	1135,25	62,50	Fond
119	119	120	1135,25	62,50	1145,08	62,50	Fond
120	120	121	1145,08	62,50	1154,92	62,50	Fond
121	121	122	1154,92	62,50	1164,75	62,50	Fond
122	122	123	1164,75	62,50	1174,59	62,50	Fond
123	123	124	1174,59	62,50	1184,43	62,50	Fond
124	124	125	1184,43	62,50	1194,26	62,50	Fond
125	125	126	1194,26	62,50	1204,10	62,50	Fond
126	126	127	1204,10	62,50	1213,93	62,50	Fond
127	127	128	1213,93	62,50	1223,77	62,50	Fond
128	128	129	1223,77	62,50	1233,61	62,50	Fond
129	129	130	1233,61	62,50	1243,44	62,50	Fond
130	130	131	1243,44	62,50	1253,28	62,50	Fond
131	131	132	1253,28	62,50	1263,11	62,50	Fond
132	132	133	1263,11	62,50	1272,95	62,50	Fond
133	133	134	1272,95	62,50	1282,79	62,50	Fond
134	134	135	1282,79	62,50	1292,62	62,50	Fond

135	135	136	1292,62	62,50	1302,46	62,50	Fond
136	136	137	1302,46	62,50	1312,30	62,50	Fond
137	137	138	1312,30	62,50	1322,13	62,50	Fond
138	138	139	1322,13	62,50	1331,97	62,50	Fond
139	139	140	1331,97	62,50	1341,80	62,50	Fond
140	140	141	1341,80	62,50	1351,64	62,50	Fond
141	141	142	1351,64	62,50	1361,48	62,50	Fond
142	142	143	1361,48	62,50	1371,31	62,50	Fond
143	143	144	1371,31	62,50	1381,15	62,50	Fond
144	144	145	1381,15	62,50	1390,98	62,50	Fond
145	145	146	1390,98	62,50	1400,82	62,50	Fond
146	146	147	1400,82	62,50	1410,66	62,50	Fond
147	147	148	1410,66	62,50	1420,49	62,50	Fond
148	148	149	1420,49	62,50	1430,33	62,50	Fond
149	149	150	1430,33	62,50	1440,16	62,50	Fond
150	150	151	1440,16	62,50	1450,00	62,50	Fond
151	151	152	1450,00	62,50	1458,33	62,50	Fond
152	152	153	1458,33	62,50	1466,67	62,50	Fond
153	153	154	1466,67	62,50	1475,00	62,50	Fond
154	154	155	1475,00	62,50	1483,33	62,50	Fond
155	155	156	1483,33	62,50	1491,67	62,50	Fond
156	156	157	1491,67	62,50	1500,00	62,50	Fond
157	157	158	1500,00	62,50	1508,33	62,50	Fond
158	158	159	1508,33	62,50	1516,67	62,50	Fond
159	159	160	1516,67	62,50	1525,00	62,50	Fond
160	160	161	1525,00	62,50	1533,33	62,50	Fond
161	161	162	1533,33	62,50	1541,67	62,50	Fond
162	162	163	1541,67	62,50	1550,00	62,50	Fond
163	163	164	1550,00	62,50	1559,84	62,50	Fond
164	164	165	1559,84	62,50	1569,68	62,50	Fond
165	165	166	1569,68	62,50	1579,52	62,50	Fond
166	166	167	1579,52	62,50	1588,36	62,50	Fond
167	167	168	1588,36	62,50	1598,20	62,50	Fond
168	168	169	1598,20	62,50	1608,04	62,50	Fond
169	169	170	1608,04	62,50	1617,88	62,50	Fond
170	170	171	1617,88	62,50	1627,72	62,50	Fond
171	171	172	1627,72	62,50	1637,56	62,50	Fond
172	172	173	1637,56	62,50	1647,40	62,50	Fond
173	173	174	1647,40	62,50	1657,24	62,50	Fond
174	174	175	1657,24	62,50	1667,08	62,50	Fond
175	175	176	1667,08	62,50	1676,92	62,50	Fond
176	176	177	1676,92	62,50	1686,76	62,50	Fond
177	177	178	1686,76	62,50	1696,60	62,50	Fond
178	178	179	1696,60	62,50	1706,44	62,50	Fond
179	179	180	1706,44	62,50	1716,28	62,50	Fond
180	180	181	1716,28	62,50	1726,12	62,50	Fond
181	181	182	1726,12	62,50	1735,96	62,50	Fond
182	182	183	1735,96	62,50	1745,80	62,50	Fond
183	183	184	1745,80	62,50	1755,64	62,50	Fond
184	184	185	1755,64	62,50	1765,48	62,50	Fond
185	185	186	1765,48	62,50	1775,32	62,50	Fond
186	186	187	1775,32	62,50	1785,16	62,50	Fond
187	187	188	1785,16	62,50	1795,00	62,50	Fond
188	188	189	1795,00	62,50	1804,84	62,50	Fond
189	189	190	1804,84	62,50	1814,68	62,50	Fond
190	190	191	1814,68	62,50	1824,52	62,50	Fond
191	191	192	1824,52	62,50	1834,36	62,50	Fond
192	192	193	1834,36	62,50	1844,20	62,50	Fond
193	193	194	1844,20	62,50	1854,04	62,50	Fond
194	23	391	200,00	62,50	200,00	71,43	PiedL
195	391	392	200,00	71,43	200,00	80,36	PiedL
196	392	393	200,00	80,36	200,00	89,29	PiedL
197	393	394	200,00	89,29	200,00	98,21	PiedL
198	394	395	200,00	98,21	200,00	107,14	PiedL
199	395	396	200,00	107,14	200,00	116,07	PiedL
200	396	397	200,00	116,07	200,00	125,00	PiedL
201	397	398	200,00	125,00	200,00	134,78	PiedL
202	398	399	200,00	134,78	200,00	144,55	PiedL
203	399	400	200,00	144,55	200,00	154,33	PiedL
204	400	401	200,00	154,33	200,00	164,10	PiedL
205	401	402	200,00	164,10	200,00	173,88	PiedL
206	402	403	200,00	173,88	200,00	183,65	PiedL
207	403	404	200,00	183,65	200,00	193,43	PiedL
208	404	405	200,00	193,43	200,00	203,21	PiedL
209	405	406	200,00	203,21	200,00	212,98	PiedL
210	406	407	200,00	212,98	200,00	222,76	PiedL
211	407	408	200,00	222,76	200,00	232,53	PiedL

212	408	409	200,00	232,53	200,00	242,31	PiedL
213	409	410	200,00	242,31	200,00	252,08	PiedL
214	410	411	200,00	252,08	200,00	261,86	PiedL
215	411	412	200,00	261,86	200,00	271,63	PiedL
216	412	413	200,00	271,63	200,00	281,41	PiedL
217	413	414	200,00	281,41	200,00	291,19	PiedL
218	414	415	200,00	291,19	200,00	300,96	PiedL
219	415	416	200,00	300,96	200,00	310,74	PiedL
220	416	417	200,00	310,74	200,00	320,51	PiedL
221	417	418	200,00	320,51	200,00	330,29	PiedL
222	418	419	200,00	330,29	200,00	340,06	PiedL
223	419	420	200,00	340,06	200,00	349,84	PiedL
224	420	421	200,00	349,84	200,00	359,62	PiedL
225	421	422	200,00	359,62	200,00	369,39	PiedL
226	422	423	200,00	369,39	200,00	379,17	PiedL
227	423	424	200,00	379,17	200,00	388,94	PiedL
228	424	425	200,00	388,94	200,00	398,72	PiedL
229	425	426	200,00	398,72	200,00	408,49	PiedL
230	426	427	200,00	408,49	200,00	418,27	PiedL
231	427	428	200,00	418,27	200,00	428,04	PiedL
232	428	429	200,00	428,04	200,00	437,82	PiedL
233	429	430	200,00	437,82	200,00	447,60	PiedL
234	430	431	200,00	447,60	200,00	457,37	PiedL
235	431	432	200,00	457,37	200,00	467,15	PiedL
236	432	433	200,00	467,15	200,00	476,92	PiedL
237	433	434	200,00	476,92	200,00	486,70	PiedL
238	434	435	200,00	486,70	200,00	496,47	PiedL
239	435	436	200,00	496,47	200,00	506,25	PiedL
240	436	437	200,00	506,25	200,00	515,95	PiedL
241	437	438	200,00	515,95	200,00	525,66	PiedL
242	438	439	200,00	525,66	200,00	535,36	PiedL
243	439	440	200,00	535,36	200,00	545,07	PiedL
244	440	441	200,00	545,07	200,00	554,77	PiedL
245	441	442	200,00	554,77	200,00	564,47	PiedL
246	442	443	200,00	564,47	200,00	574,18	PiedL
247	443	444	200,00	574,18	200,00	583,88	PiedL
248	444	445	200,00	583,88	200,00	593,59	PiedL
249	445	446	200,00	593,59	200,00	603,29	PiedL
250	446	447	200,00	603,29	200,00	612,99	PiedL
251	447	448	200,00	612,99	200,00	622,70	PiedL
252	448	449	200,00	622,70	200,00	632,40	PiedL
253	449	450	200,00	632,40	200,00	642,11	PiedL
254	450	451	200,00	642,11	200,00	651,81	PiedL
255	451	452	200,00	651,81	200,00	661,51	PiedL
256	452	453	200,00	661,51	200,00	671,22	PiedL
257	453	454	200,00	671,22	200,00	680,92	PiedL
258	454	455	200,00	680,92	200,00	690,63	PiedL
259	455	456	200,00	690,63	200,00	700,33	PiedL
260	456	457	200,00	700,33	200,00	710,03	PiedL
261	457	458	200,00	710,03	200,00	719,74	PiedL
262	458	459	200,00	719,74	200,00	729,44	PiedL
263	459	460	200,00	729,44	200,00	739,14	PiedL
264	460	461	200,00	739,14	200,00	748,85	PiedL
265	461	462	200,00	748,85	200,00	758,55	PiedL
266	462	463	200,00	758,55	200,00	768,26	PiedL
267	463	464	200,00	768,26	200,00	777,96	PiedL
268	464	465	200,00	777,96	200,00	787,66	PiedL
269	465	466	200,00	787,66	200,00	797,37	PiedL
270	466	467	200,00	797,37	200,00	807,07	PiedL
271	467	468	200,00	807,07	200,00	816,78	PiedL
272	468	469	200,00	816,78	200,00	826,48	PiedL
273	469	470	200,00	826,48	200,00	836,18	PiedL
274	470	471	200,00	836,18	200,00	845,89	PiedL
275	471	472	200,00	845,89	200,00	855,59	PiedL
276	472	473	200,00	855,59	200,00	865,30	PiedL
277	473	474	200,00	865,30	200,00	875,00	PiedL
278	474	475	200,00	875,00	200,00	884,38	PiedL
279	475	476	200,00	884,38	200,00	893,75	PiedL
280	476	477	200,00	893,75	200,00	903,13	PiedL
281	477	478	200,00	903,13	200,00	912,50	PiedL
282	478	479	200,00	912,50	200,00	921,88	PiedL
283	479	480	200,00	921,88	200,00	931,25	PiedL
284	480	481	200,00	931,25	200,00	940,63	PiedL
285	481	755	200,00	940,63	200,00	950,00	PiedL
286	157	573	1500,00	62,50	1500,00	71,43	PiedR
287	573	574	1500,00	71,43	1500,00	80,36	PiedR
288	574	575	1500,00	80,36	1500,00	89,29	PiedR

289	575	576	1500,00	89,29	1500,00	98,21	PiedR
290	576	577	1500,00	98,21	1500,00	107,14	PiedR
291	577	578	1500,00	107,14	1500,00	116,07	PiedR
292	578	579	1500,00	116,07	1500,00	125,00	PiedR
293	579	580	1500,00	125,00	1500,00	134,78	PiedR
294	580	581	1500,00	134,78	1500,00	144,55	PiedR
295	581	582	1500,00	144,55	1500,00	154,33	PiedR
296	582	583	1500,00	154,33	1500,00	164,10	PiedR
297	583	584	1500,00	164,10	1500,00	173,88	PiedR
298	584	585	1500,00	173,88	1500,00	183,65	PiedR
299	585	586	1500,00	183,65	1500,00	193,43	PiedR
300	586	587	1500,00	193,43	1500,00	203,21	PiedR
301	587	588	1500,00	203,21	1500,00	212,98	PiedR
302	588	589	1500,00	212,98	1500,00	222,76	PiedR
303	589	590	1500,00	222,76	1500,00	232,53	PiedR
304	590	591	1500,00	232,53	1500,00	242,31	PiedR
305	591	592	1500,00	242,31	1500,00	252,08	PiedR
306	592	593	1500,00	252,08	1500,00	261,86	PiedR
307	593	594	1500,00	261,86	1500,00	271,63	PiedR
308	594	595	1500,00	271,63	1500,00	281,41	PiedR
309	595	596	1500,00	281,41	1500,00	291,19	PiedR
310	596	597	1500,00	291,19	1500,00	300,96	PiedR
311	597	598	1500,00	300,96	1500,00	310,74	PiedR
312	598	599	1500,00	310,74	1500,00	320,51	PiedR
313	599	600	1500,00	320,51	1500,00	330,29	PiedR
314	600	601	1500,00	330,29	1500,00	340,06	PiedR
315	601	602	1500,00	340,06	1500,00	349,84	PiedR
316	602	603	1500,00	349,84	1500,00	359,62	PiedR
317	603	604	1500,00	359,62	1500,00	369,39	PiedR
318	604	605	1500,00	369,39	1500,00	379,17	PiedR
319	605	606	1500,00	379,17	1500,00	388,94	PiedR
320	606	607	1500,00	388,94	1500,00	398,72	PiedR
321	607	608	1500,00	398,72	1500,00	408,49	PiedR
322	608	609	1500,00	408,49	1500,00	418,27	PiedR
323	609	610	1500,00	418,27	1500,00	428,04	PiedR
324	610	611	1500,00	428,04	1500,00	437,82	PiedR
325	611	612	1500,00	437,82	1500,00	447,60	PiedR
326	612	613	1500,00	447,60	1500,00	457,37	PiedR
327	613	614	1500,00	457,37	1500,00	467,15	PiedR
328	614	615	1500,00	467,15	1500,00	476,92	PiedR
329	615	616	1500,00	476,92	1500,00	486,70	PiedR
330	616	617	1500,00	486,70	1500,00	496,47	PiedR
331	617	618	1500,00	496,47	1500,00	506,25	PiedR
332	618	619	1500,00	506,25	1500,00	515,95	PiedR
333	619	620	1500,00	515,95	1500,00	525,66	PiedR
334	620	621	1500,00	525,66	1500,00	535,36	PiedR
335	621	622	1500,00	535,36	1500,00	545,07	PiedR
336	622	623	1500,00	545,07	1500,00	554,77	PiedR
337	623	624	1500,00	554,77	1500,00	564,47	PiedR
338	624	625	1500,00	564,47	1500,00	574,18	PiedR
339	625	626	1500,00	574,18	1500,00	583,88	PiedR
340	626	627	1500,00	583,88	1500,00	593,59	PiedR
341	627	628	1500,00	593,59	1500,00	603,29	PiedR
342	628	629	1500,00	603,29	1500,00	612,99	PiedR
343	629	630	1500,00	612,99	1500,00	622,70	PiedR
344	630	631	1500,00	622,70	1500,00	632,40	PiedR
345	631	632	1500,00	632,40	1500,00	642,11	PiedR
346	632	633	1500,00	642,11	1500,00	651,81	PiedR
347	633	634	1500,00	651,81	1500,00	661,51	PiedR
348	634	635	1500,00	661,51	1500,00	671,22	PiedR
349	635	636	1500,00	671,22	1500,00	680,92	PiedR
350	636	637	1500,00	680,92	1500,00	690,63	PiedR
351	637	638	1500,00	690,63	1500,00	700,33	PiedR
352	638	639	1500,00	700,33	1500,00	710,03	PiedR
353	639	640	1500,00	710,03	1500,00	719,74	PiedR
354	640	641	1500,00	719,74	1500,00	729,44	PiedR
355	641	642	1500,00	729,44	1500,00	739,14	PiedR
356	642	643	1500,00	739,14	1500,00	748,85	PiedR
357	643	644	1500,00	748,85	1500,00	758,55	PiedR
358	644	645	1500,00	758,55	1500,00	768,26	PiedR
359	645	646	1500,00	768,26	1500,00	777,96	PiedR
360	646	647	1500,00	777,96	1500,00	787,66	PiedR
361	647	648	1500,00	787,66	1500,00	797,37	PiedR
362	648	649	1500,00	797,37	1500,00	807,07	PiedR
363	649	650	1500,00	807,07	1500,00	816,78	PiedR
364	650	651	1500,00	816,78	1500,00	826,48	PiedR
365	651	652	1500,00	826,48	1500,00	836,18	PiedR

366	652	653	1500,00	836,18	1500,00	845,89	PiedR
367	653	654	1500,00	845,89	1500,00	855,59	PiedR
368	654	655	1500,00	855,59	1500,00	865,30	PiedR
369	655	656	1500,00	865,30	1500,00	875,00	PiedR
370	656	657	1500,00	875,00	1500,00	884,38	PiedR
371	657	658	1500,00	884,38	1500,00	893,75	PiedR
372	658	659	1500,00	893,75	1500,00	903,13	PiedR
373	659	660	1500,00	903,13	1500,00	912,50	PiedR
374	660	661	1500,00	912,50	1500,00	921,88	PiedR
375	661	662	1500,00	921,88	1500,00	931,25	PiedR
376	662	663	1500,00	931,25	1500,00	940,63	PiedR
377	663	825	1500,00	940,63	1500,00	950,00	PiedR
378	755	756	200,00	950,00	216,67	950,00	Trav
379	756	757	216,67	950,00	233,33	950,00	Trav
380	757	758	233,33	950,00	250,00	950,00	Trav
381	758	759	250,00	950,00	268,75	950,00	Trav
382	759	760	268,75	950,00	287,50	950,00	Trav
383	760	761	287,50	950,00	306,25	950,00	Trav
384	761	762	306,25	950,00	325,00	950,00	Trav
385	762	763	325,00	950,00	343,75	950,00	Trav
386	763	764	343,75	950,00	362,50	950,00	Trav
387	764	765	362,50	950,00	381,25	950,00	Trav
388	765	766	381,25	950,00	400,00	950,00	Trav
389	766	767	400,00	950,00	418,75	950,00	Trav
390	767	768	418,75	950,00	437,50	950,00	Trav
391	768	769	437,50	950,00	456,25	950,00	Trav
392	769	770	456,25	950,00	475,00	950,00	Trav
393	770	771	475,00	950,00	493,75	950,00	Trav
394	771	772	493,75	950,00	512,50	950,00	Trav
395	772	773	512,50	950,00	531,25	950,00	Trav
396	773	774	531,25	950,00	550,00	950,00	Trav
397	774	775	550,00	950,00	568,75	950,00	Trav
398	775	776	568,75	950,00	587,50	950,00	Trav
399	776	777	587,50	950,00	606,25	950,00	Trav
400	777	778	606,25	950,00	625,00	950,00	Trav
401	778	779	625,00	950,00	643,75	950,00	Trav
402	779	780	643,75	950,00	662,50	950,00	Trav
403	780	781	662,50	950,00	681,25	950,00	Trav
404	781	782	681,25	950,00	700,00	950,00	Trav
405	782	783	700,00	950,00	718,75	950,00	Trav
406	783	784	718,75	950,00	737,50	950,00	Trav
407	784	785	737,50	950,00	756,25	950,00	Trav
408	785	786	756,25	950,00	775,00	950,00	Trav
409	786	787	775,00	950,00	793,75	950,00	Trav
410	787	788	793,75	950,00	812,50	950,00	Trav
411	788	789	812,50	950,00	831,25	950,00	Trav
412	789	790	831,25	950,00	850,00	950,00	Trav
413	790	791	850,00	950,00	868,75	950,00	Trav
414	791	792	868,75	950,00	887,50	950,00	Trav
415	792	793	887,50	950,00	906,25	950,00	Trav
416	793	794	906,25	950,00	925,00	950,00	Trav
417	794	795	925,00	950,00	943,75	950,00	Trav
418	795	796	943,75	950,00	962,50	950,00	Trav
419	796	797	962,50	950,00	981,25	950,00	Trav
420	797	798	981,25	950,00	1000,00	950,00	Trav
421	798	799	1000,00	950,00	1018,75	950,00	Trav
422	799	800	1018,75	950,00	1037,50	950,00	Trav
423	800	801	1037,50	950,00	1056,25	950,00	Trav
424	801	802	1056,25	950,00	1075,00	950,00	Trav
425	802	803	1075,00	950,00	1093,75	950,00	Trav
426	803	804	1093,75	950,00	1112,50	950,00	Trav
427	804	805	1112,50	950,00	1131,25	950,00	Trav
428	805	806	1131,25	950,00	1150,00	950,00	Trav
429	806	807	1150,00	950,00	1168,75	950,00	Trav
430	807	808	1168,75	950,00	1187,50	950,00	Trav
431	808	809	1187,50	950,00	1206,25	950,00	Trav
432	809	810	1206,25	950,00	1225,00	950,00	Trav
433	810	811	1225,00	950,00	1243,75	950,00	Trav
434	811	812	1243,75	950,00	1262,50	950,00	Trav
435	812	813	1262,50	950,00	1281,25	950,00	Trav
436	813	814	1281,25	950,00	1300,00	950,00	Trav
437	814	815	1300,00	950,00	1318,75	950,00	Trav
438	815	816	1318,75	950,00	1337,50	950,00	Trav
439	816	817	1337,50	950,00	1356,25	950,00	Trav
440	817	818	1356,25	950,00	1375,00	950,00	Trav
441	818	819	1375,00	950,00	1393,75	950,00	Trav
442	819	820	1393,75	950,00	1412,50	950,00	Trav

443	820	821	1412,50	950,00	1431,25	950,00	Trav
444	821	822	1431,25	950,00	1450,00	950,00	Trav
445	822	823	1450,00	950,00	1466,67	950,00	Trav
446	823	824	1466,67	950,00	1483,33	950,00	Trav
447	824	825	1483,33	950,00	1500,00	950,00	Trav
448	1	195	0,00	62,50	0,00	-37,50	MollaF
449	2	196	9,38	62,50	9,38	-37,50	MollaF
450	3	197	18,75	62,50	18,75	-37,50	MollaF
451	4	198	28,13	62,50	28,13	-37,50	MollaF
452	5	199	37,50	62,50	37,50	-37,50	MollaF
453	6	200	46,88	62,50	46,88	-37,50	MollaF
454	7	201	56,25	62,50	56,25	-37,50	MollaF
455	8	202	65,63	62,50	65,63	-37,50	MollaF
456	9	203	75,00	62,50	75,00	-37,50	MollaF
457	10	204	84,38	62,50	84,38	-37,50	MollaF
458	11	205	93,75	62,50	93,75	-37,50	MollaF
459	12	206	103,13	62,50	103,13	-37,50	MollaF
460	13	207	112,50	62,50	112,50	-37,50	MollaF
461	14	208	121,88	62,50	121,88	-37,50	MollaF
462	15	209	131,25	62,50	131,25	-37,50	MollaF
463	16	210	140,63	62,50	140,63	-37,50	MollaF
464	17	211	150,00	62,50	150,00	-37,50	MollaF
465	18	212	158,33	62,50	158,33	-37,50	MollaF
466	19	213	166,67	62,50	166,67	-37,50	MollaF
467	20	214	175,00	62,50	175,00	-37,50	MollaF
468	21	215	183,33	62,50	183,33	-37,50	MollaF
469	22	216	191,67	62,50	191,67	-37,50	MollaF
470	23	217	200,00	62,50	200,00	-37,50	MollaF
471	24	218	208,33	62,50	208,33	-37,50	MollaF
472	25	219	216,67	62,50	216,67	-37,50	MollaF
473	26	220	225,00	62,50	225,00	-37,50	MollaF
474	27	221	233,33	62,50	233,33	-37,50	MollaF
475	28	222	241,67	62,50	241,67	-37,50	MollaF
476	29	223	250,00	62,50	250,00	-37,50	MollaF
477	30	224	259,84	62,50	259,84	-37,50	MollaF
478	31	225	269,67	62,50	269,67	-37,50	MollaF
479	32	226	279,51	62,50	279,51	-37,50	MollaF
480	33	227	289,34	62,50	289,34	-37,50	MollaF
481	34	228	299,18	62,50	299,18	-37,50	MollaF
482	35	229	309,02	62,50	309,02	-37,50	MollaF
483	36	230	318,85	62,50	318,85	-37,50	MollaF
484	37	231	328,69	62,50	328,69	-37,50	MollaF
485	38	232	338,52	62,50	338,52	-37,50	MollaF
486	39	233	348,36	62,50	348,36	-37,50	MollaF
487	40	234	358,20	62,50	358,20	-37,50	MollaF
488	41	235	368,03	62,50	368,03	-37,50	MollaF
489	42	236	377,87	62,50	377,87	-37,50	MollaF
490	43	237	387,70	62,50	387,70	-37,50	MollaF
491	44	238	397,54	62,50	397,54	-37,50	MollaF
492	45	239	407,38	62,50	407,38	-37,50	MollaF
493	46	240	417,21	62,50	417,21	-37,50	MollaF
494	47	241	427,05	62,50	427,05	-37,50	MollaF
495	48	242	436,89	62,50	436,89	-37,50	MollaF
496	49	243	446,72	62,50	446,72	-37,50	MollaF
497	50	244	456,56	62,50	456,56	-37,50	MollaF
498	51	245	466,39	62,50	466,39	-37,50	MollaF
499	52	246	476,23	62,50	476,23	-37,50	MollaF
500	53	247	486,07	62,50	486,07	-37,50	MollaF
501	54	248	495,90	62,50	495,90	-37,50	MollaF
502	55	249	505,74	62,50	505,74	-37,50	MollaF
503	56	250	515,57	62,50	515,57	-37,50	MollaF
504	57	251	525,41	62,50	525,41	-37,50	MollaF
505	58	252	535,25	62,50	535,25	-37,50	MollaF
506	59	253	545,08	62,50	545,08	-37,50	MollaF
507	60	254	554,92	62,50	554,92	-37,50	MollaF
508	61	255	564,75	62,50	564,75	-37,50	MollaF
509	62	256	574,59	62,50	574,59	-37,50	MollaF
510	63	257	584,43	62,50	584,43	-37,50	MollaF
511	64	258	594,26	62,50	594,26	-37,50	MollaF
512	65	259	604,10	62,50	604,10	-37,50	MollaF
513	66	260	613,93	62,50	613,93	-37,50	MollaF
514	67	261	623,77	62,50	623,77	-37,50	MollaF
515	68	262	633,61	62,50	633,61	-37,50	MollaF
516	69	263	643,44	62,50	643,44	-37,50	MollaF
517	70	264	653,28	62,50	653,28	-37,50	MollaF
518	71	265	663,11	62,50	663,11	-37,50	MollaF
519	72	266	672,95	62,50	672,95	-37,50	MollaF

520	73	267	682,79	62,50	682,79	-37,50	MollaF
521	74	268	692,62	62,50	692,62	-37,50	MollaF
522	75	269	702,46	62,50	702,46	-37,50	MollaF
523	76	270	712,30	62,50	712,30	-37,50	MollaF
524	77	271	722,13	62,50	722,13	-37,50	MollaF
525	78	272	731,97	62,50	731,97	-37,50	MollaF
526	79	273	741,80	62,50	741,80	-37,50	MollaF
527	80	274	751,64	62,50	751,64	-37,50	MollaF
528	81	275	761,48	62,50	761,48	-37,50	MollaF
529	82	276	771,31	62,50	771,31	-37,50	MollaF
530	83	277	781,15	62,50	781,15	-37,50	MollaF
531	84	278	790,98	62,50	790,98	-37,50	MollaF
532	85	279	800,82	62,50	800,82	-37,50	MollaF
533	86	280	810,66	62,50	810,66	-37,50	MollaF
534	87	281	820,49	62,50	820,49	-37,50	MollaF
535	88	282	830,33	62,50	830,33	-37,50	MollaF
536	89	283	840,16	62,50	840,16	-37,50	MollaF
537	90	284	850,00	62,50	850,00	-37,50	MollaF
538	91	285	859,84	62,50	859,84	-37,50	MollaF
539	92	286	869,67	62,50	869,67	-37,50	MollaF
540	93	287	879,51	62,50	879,51	-37,50	MollaF
541	94	288	889,34	62,50	889,34	-37,50	MollaF
542	95	289	899,18	62,50	899,18	-37,50	MollaF
543	96	290	909,02	62,50	909,02	-37,50	MollaF
544	97	291	918,85	62,50	918,85	-37,50	MollaF
545	98	292	928,69	62,50	928,69	-37,50	MollaF
546	99	293	938,52	62,50	938,52	-37,50	MollaF
547	100	294	948,36	62,50	948,36	-37,50	MollaF
548	101	295	958,20	62,50	958,20	-37,50	MollaF
549	102	296	968,03	62,50	968,03	-37,50	MollaF
550	103	297	977,87	62,50	977,87	-37,50	MollaF
551	104	298	987,70	62,50	987,70	-37,50	MollaF
552	105	299	997,54	62,50	997,54	-37,50	MollaF
553	106	300	1007,38	62,50	1007,38	-37,50	MollaF
554	107	301	1017,21	62,50	1017,21	-37,50	MollaF
555	108	302	1027,05	62,50	1027,05	-37,50	MollaF
556	109	303	1036,89	62,50	1036,89	-37,50	MollaF
557	110	304	1046,72	62,50	1046,72	-37,50	MollaF
558	111	305	1056,56	62,50	1056,56	-37,50	MollaF
559	112	306	1066,39	62,50	1066,39	-37,50	MollaF
560	113	307	1076,23	62,50	1076,23	-37,50	MollaF
561	114	308	1086,07	62,50	1086,07	-37,50	MollaF
562	115	309	1095,90	62,50	1095,90	-37,50	MollaF
563	116	310	1105,74	62,50	1105,74	-37,50	MollaF
564	117	311	1115,57	62,50	1115,57	-37,50	MollaF
565	118	312	1125,41	62,50	1125,41	-37,50	MollaF
566	119	313	1135,25	62,50	1135,25	-37,50	MollaF
567	120	314	1145,08	62,50	1145,08	-37,50	MollaF
568	121	315	1154,92	62,50	1154,92	-37,50	MollaF
569	122	316	1164,75	62,50	1164,75	-37,50	MollaF
570	123	317	1174,59	62,50	1174,59	-37,50	MollaF
571	124	318	1184,43	62,50	1184,43	-37,50	MollaF
572	125	319	1194,26	62,50	1194,26	-37,50	MollaF
573	126	320	1204,10	62,50	1204,10	-37,50	MollaF
574	127	321	1213,93	62,50	1213,93	-37,50	MollaF
575	128	322	1223,77	62,50	1223,77	-37,50	MollaF
576	129	323	1233,61	62,50	1233,61	-37,50	MollaF
577	130	324	1243,44	62,50	1243,44	-37,50	MollaF
578	131	325	1253,28	62,50	1253,28	-37,50	MollaF
579	132	326	1263,11	62,50	1263,11	-37,50	MollaF
580	133	327	1272,95	62,50	1272,95	-37,50	MollaF
581	134	328	1282,79	62,50	1282,79	-37,50	MollaF
582	135	329	1292,62	62,50	1292,62	-37,50	MollaF
583	136	330	1302,46	62,50	1302,46	-37,50	MollaF
584	137	331	1312,30	62,50	1312,30	-37,50	MollaF
585	138	332	1322,13	62,50	1322,13	-37,50	MollaF
586	139	333	1331,97	62,50	1331,97	-37,50	MollaF
587	140	334	1341,80	62,50	1341,80	-37,50	MollaF
588	141	335	1351,64	62,50	1351,64	-37,50	MollaF
589	142	336	1361,48	62,50	1361,48	-37,50	MollaF
590	143	337	1371,31	62,50	1371,31	-37,50	MollaF
591	144	338	1381,15	62,50	1381,15	-37,50	MollaF
592	145	339	1390,98	62,50	1390,98	-37,50	MollaF
593	146	340	1400,82	62,50	1400,82	-37,50	MollaF
594	147	341	1410,66	62,50	1410,66	-37,50	MollaF
595	148	342	1420,49	62,50	1420,49	-37,50	MollaF
596	149	343	1430,33	62,50	1430,33	-37,50	MollaF

597	150	344	1440,16	62,50	1440,16	-37,50	MollaF
598	151	345	1450,00	62,50	1450,00	-37,50	MollaF
599	152	346	1458,33	62,50	1458,33	-37,50	MollaF
600	153	347	1466,67	62,50	1466,67	-37,50	MollaF
601	154	348	1475,00	62,50	1475,00	-37,50	MollaF
602	155	349	1483,33	62,50	1483,33	-37,50	MollaF
603	156	350	1491,67	62,50	1491,67	-37,50	MollaF
604	157	351	1500,00	62,50	1500,00	-37,50	MollaF
605	158	352	1508,33	62,50	1508,33	-37,50	MollaF
606	159	353	1516,67	62,50	1516,67	-37,50	MollaF
607	160	354	1525,00	62,50	1525,00	-37,50	MollaF
608	161	355	1533,33	62,50	1533,33	-37,50	MollaF
609	162	356	1541,67	62,50	1541,67	-37,50	MollaF
610	163	357	1550,00	62,50	1550,00	-37,50	MollaF
611	164	358	1559,68	62,50	1559,68	-37,50	MollaF
612	165	359	1569,35	62,50	1569,35	-37,50	MollaF
613	166	360	1579,03	62,50	1579,03	-37,50	MollaF
614	167	361	1588,71	62,50	1588,71	-37,50	MollaF
615	168	362	1598,39	62,50	1598,39	-37,50	MollaF
616	169	363	1608,06	62,50	1608,06	-37,50	MollaF
617	170	364	1617,74	62,50	1617,74	-37,50	MollaF
618	171	365	1627,42	62,50	1627,42	-37,50	MollaF
619	172	366	1637,10	62,50	1637,10	-37,50	MollaF
620	173	367	1646,77	62,50	1646,77	-37,50	MollaF
621	174	368	1656,45	62,50	1656,45	-37,50	MollaF
622	175	369	1666,13	62,50	1666,13	-37,50	MollaF
623	176	370	1675,81	62,50	1675,81	-37,50	MollaF
624	177	371	1685,48	62,50	1685,48	-37,50	MollaF
625	178	372	1695,16	62,50	1695,16	-37,50	MollaF
626	179	373	1704,84	62,50	1704,84	-37,50	MollaF
627	180	374	1714,52	62,50	1714,52	-37,50	MollaF
628	181	375	1724,19	62,50	1724,19	-37,50	MollaF
629	182	376	1733,87	62,50	1733,87	-37,50	MollaF
630	183	377	1743,55	62,50	1743,55	-37,50	MollaF
631	184	378	1753,23	62,50	1753,23	-37,50	MollaF
632	185	379	1762,90	62,50	1762,90	-37,50	MollaF
633	186	380	1772,58	62,50	1772,58	-37,50	MollaF
634	187	381	1782,26	62,50	1782,26	-37,50	MollaF
635	188	382	1791,94	62,50	1791,94	-37,50	MollaF
636	189	383	1801,61	62,50	1801,61	-37,50	MollaF
637	190	384	1811,29	62,50	1811,29	-37,50	MollaF
638	191	385	1820,97	62,50	1820,97	-37,50	MollaF
639	192	386	1830,65	62,50	1830,65	-37,50	MollaF
640	193	387	1840,32	62,50	1840,32	-37,50	MollaF
641	194	388	1850,00	62,50	1850,00	-37,50	MollaF
642	1	389	0,00	62,50	-100,00	62,50	MollaPL
643	391	482	200,00	71,43	100,00	71,43	MollaPL
644	392	483	200,00	80,36	100,00	80,36	MollaPL
645	393	484	200,00	89,29	100,00	89,29	MollaPL
646	394	485	200,00	98,21	100,00	98,21	MollaPL
647	395	486	200,00	107,14	100,00	107,14	MollaPL
648	396	487	200,00	116,07	100,00	116,07	MollaPL
649	397	488	200,00	125,00	100,00	125,00	MollaPL
650	398	489	200,00	134,78	100,00	134,78	MollaPL
651	399	490	200,00	144,55	100,00	144,55	MollaPL
652	400	491	200,00	154,33	100,00	154,33	MollaPL
653	401	492	200,00	164,10	100,00	164,10	MollaPL
654	402	493	200,00	173,88	100,00	173,88	MollaPL
655	403	494	200,00	183,65	100,00	183,65	MollaPL
656	404	495	200,00	193,43	100,00	193,43	MollaPL
657	405	496	200,00	203,21	100,00	203,21	MollaPL
658	406	497	200,00	212,98	100,00	212,98	MollaPL
659	407	498	200,00	222,76	100,00	222,76	MollaPL
660	408	499	200,00	232,53	100,00	232,53	MollaPL
661	409	500	200,00	242,31	100,00	242,31	MollaPL
662	410	501	200,00	252,08	100,00	252,08	MollaPL
663	411	502	200,00	261,86	100,00	261,86	MollaPL
664	412	503	200,00	271,63	100,00	271,63	MollaPL
665	413	504	200,00	281,41	100,00	281,41	MollaPL
666	414	505	200,00	291,19	100,00	291,19	MollaPL
667	415	506	200,00	300,96	100,00	300,96	MollaPL
668	416	507	200,00	310,74	100,00	310,74	MollaPL
669	417	508	200,00	320,51	100,00	320,51	MollaPL
670	418	509	200,00	330,29	100,00	330,29	MollaPL
671	419	510	200,00	340,06	100,00	340,06	MollaPL
672	420	511	200,00	349,84	100,00	349,84	MollaPL
673	421	512	200,00	359,62	100,00	359,62	MollaPL

674	422	513	200,00	369,39	100,00	369,39	MollaPL
675	423	514	200,00	379,17	100,00	379,17	MollaPL
676	424	515	200,00	388,94	100,00	388,94	MollaPL
677	425	516	200,00	398,72	100,00	398,72	MollaPL
678	426	517	200,00	408,49	100,00	408,49	MollaPL
679	427	518	200,00	418,27	100,00	418,27	MollaPL
680	428	519	200,00	428,04	100,00	428,04	MollaPL
681	429	520	200,00	437,82	100,00	437,82	MollaPL
682	430	521	200,00	447,60	100,00	447,60	MollaPL
683	431	522	200,00	457,37	100,00	457,37	MollaPL
684	432	523	200,00	467,15	100,00	467,15	MollaPL
685	433	524	200,00	476,92	100,00	476,92	MollaPL
686	434	525	200,00	486,70	100,00	486,70	MollaPL
687	435	526	200,00	496,47	100,00	496,47	MollaPL
688	436	527	200,00	506,25	100,00	506,25	MollaPL
689	437	528	200,00	515,95	100,00	515,95	MollaPL
690	438	529	200,00	525,66	100,00	525,66	MollaPL
691	439	530	200,00	535,36	100,00	535,36	MollaPL
692	440	531	200,00	545,07	100,00	545,07	MollaPL
693	441	532	200,00	554,77	100,00	554,77	MollaPL
694	442	533	200,00	564,47	100,00	564,47	MollaPL
695	443	534	200,00	574,18	100,00	574,18	MollaPL
696	444	535	200,00	583,88	100,00	583,88	MollaPL
697	445	536	200,00	593,59	100,00	593,59	MollaPL
698	446	537	200,00	603,29	100,00	603,29	MollaPL
699	447	538	200,00	612,99	100,00	612,99	MollaPL
700	448	539	200,00	622,70	100,00	622,70	MollaPL
701	449	540	200,00	632,40	100,00	632,40	MollaPL
702	450	541	200,00	642,11	100,00	642,11	MollaPL
703	451	542	200,00	651,81	100,00	651,81	MollaPL
704	452	543	200,00	661,51	100,00	661,51	MollaPL
705	453	544	200,00	671,22	100,00	671,22	MollaPL
706	454	545	200,00	680,92	100,00	680,92	MollaPL
707	455	546	200,00	690,63	100,00	690,63	MollaPL
708	456	547	200,00	700,33	100,00	700,33	MollaPL
709	457	548	200,00	710,03	100,00	710,03	MollaPL
710	458	549	200,00	719,74	100,00	719,74	MollaPL
711	459	550	200,00	729,44	100,00	729,44	MollaPL
712	460	551	200,00	739,14	100,00	739,14	MollaPL
713	461	552	200,00	748,85	100,00	748,85	MollaPL
714	462	553	200,00	758,55	100,00	758,55	MollaPL
715	463	554	200,00	768,26	100,00	768,26	MollaPL
716	464	555	200,00	777,96	100,00	777,96	MollaPL
717	465	556	200,00	787,66	100,00	787,66	MollaPL
718	466	557	200,00	797,37	100,00	797,37	MollaPL
719	467	558	200,00	807,07	100,00	807,07	MollaPL
720	468	559	200,00	816,78	100,00	816,78	MollaPL
721	469	560	200,00	826,48	100,00	826,48	MollaPL
722	470	561	200,00	836,18	100,00	836,18	MollaPL
723	471	562	200,00	845,89	100,00	845,89	MollaPL
724	472	563	200,00	855,59	100,00	855,59	MollaPL
725	473	564	200,00	865,30	100,00	865,30	MollaPL
726	474	565	200,00	875,00	100,00	875,00	MollaPL
727	475	566	200,00	884,38	100,00	884,38	MollaPL
728	476	567	200,00	893,75	100,00	893,75	MollaPL
729	477	568	200,00	903,13	100,00	903,13	MollaPL
730	478	569	200,00	912,50	100,00	912,50	MollaPL
731	479	570	200,00	921,88	100,00	921,88	MollaPL
732	480	571	200,00	931,25	100,00	931,25	MollaPL
733	481	572	200,00	940,63	100,00	940,63	MollaPL
734	755	826	200,00	950,00	100,00	950,00	MollaPL
735	194	390	1850,00	62,50	1950,00	62,50	MollaPR
736	573	664	1500,00	71,43	1600,00	71,43	MollaPR
737	574	665	1500,00	80,36	1600,00	80,36	MollaPR
738	575	666	1500,00	89,29	1600,00	89,29	MollaPR
739	576	667	1500,00	98,21	1600,00	98,21	MollaPR
740	577	668	1500,00	107,14	1600,00	107,14	MollaPR
741	578	669	1500,00	116,07	1600,00	116,07	MollaPR
742	579	670	1500,00	125,00	1600,00	125,00	MollaPR
743	580	671	1500,00	134,78	1600,00	134,78	MollaPR
744	581	672	1500,00	144,55	1600,00	144,55	MollaPR
745	582	673	1500,00	154,33	1600,00	154,33	MollaPR
746	583	674	1500,00	164,10	1600,00	164,10	MollaPR
747	584	675	1500,00	173,88	1600,00	173,88	MollaPR
748	585	676	1500,00	183,65	1600,00	183,65	MollaPR
749	586	677	1500,00	193,43	1600,00	193,43	MollaPR
750	587	678	1500,00	203,21	1600,00	203,21	MollaPR

751	588	679	1500,00	212,98	1600,00	212,98	MollaPR
752	589	680	1500,00	222,76	1600,00	222,76	MollaPR
753	590	681	1500,00	232,53	1600,00	232,53	MollaPR
754	591	682	1500,00	242,31	1600,00	242,31	MollaPR
755	592	683	1500,00	252,08	1600,00	252,08	MollaPR
756	593	684	1500,00	261,86	1600,00	261,86	MollaPR
757	594	685	1500,00	271,63	1600,00	271,63	MollaPR
758	595	686	1500,00	281,41	1600,00	281,41	MollaPR
759	596	687	1500,00	291,19	1600,00	291,19	MollaPR
760	597	688	1500,00	300,96	1600,00	300,96	MollaPR
761	598	689	1500,00	310,74	1600,00	310,74	MollaPR
762	599	690	1500,00	320,51	1600,00	320,51	MollaPR
763	600	691	1500,00	330,29	1600,00	330,29	MollaPR
764	601	692	1500,00	340,06	1600,00	340,06	MollaPR
765	602	693	1500,00	349,84	1600,00	349,84	MollaPR
766	603	694	1500,00	359,62	1600,00	359,62	MollaPR
767	604	695	1500,00	369,39	1600,00	369,39	MollaPR
768	605	696	1500,00	379,17	1600,00	379,17	MollaPR
769	606	697	1500,00	388,94	1600,00	388,94	MollaPR
770	607	698	1500,00	398,72	1600,00	398,72	MollaPR
771	608	699	1500,00	408,49	1600,00	408,49	MollaPR
772	609	700	1500,00	418,27	1600,00	418,27	MollaPR
773	610	701	1500,00	428,04	1600,00	428,04	MollaPR
774	611	702	1500,00	437,82	1600,00	437,82	MollaPR
775	612	703	1500,00	447,60	1600,00	447,60	MollaPR
776	613	704	1500,00	457,37	1600,00	457,37	MollaPR
777	614	705	1500,00	467,15	1600,00	467,15	MollaPR
778	615	706	1500,00	476,92	1600,00	476,92	MollaPR
779	616	707	1500,00	486,70	1600,00	486,70	MollaPR
780	617	708	1500,00	496,47	1600,00	496,47	MollaPR
781	618	709	1500,00	506,25	1600,00	506,25	MollaPR
782	619	710	1500,00	515,95	1600,00	515,95	MollaPR
783	620	711	1500,00	525,66	1600,00	525,66	MollaPR
784	621	712	1500,00	535,36	1600,00	535,36	MollaPR
785	622	713	1500,00	545,07	1600,00	545,07	MollaPR
786	623	714	1500,00	554,77	1600,00	554,77	MollaPR
787	624	715	1500,00	564,47	1600,00	564,47	MollaPR
788	625	716	1500,00	574,18	1600,00	574,18	MollaPR
789	626	717	1500,00	583,88	1600,00	583,88	MollaPR
790	627	718	1500,00	593,59	1600,00	593,59	MollaPR
791	628	719	1500,00	603,29	1600,00	603,29	MollaPR
792	629	720	1500,00	612,99	1600,00	612,99	MollaPR
793	630	721	1500,00	622,70	1600,00	622,70	MollaPR
794	631	722	1500,00	632,40	1600,00	632,40	MollaPR
795	632	723	1500,00	642,11	1600,00	642,11	MollaPR
796	633	724	1500,00	651,81	1600,00	651,81	MollaPR
797	634	725	1500,00	661,51	1600,00	661,51	MollaPR
798	635	726	1500,00	671,22	1600,00	671,22	MollaPR
799	636	727	1500,00	680,92	1600,00	680,92	MollaPR
800	637	728	1500,00	690,63	1600,00	690,63	MollaPR
801	638	729	1500,00	700,33	1600,00	700,33	MollaPR
802	639	730	1500,00	710,03	1600,00	710,03	MollaPR
803	640	731	1500,00	719,74	1600,00	719,74	MollaPR
804	641	732	1500,00	729,44	1600,00	729,44	MollaPR
805	642	733	1500,00	739,14	1600,00	739,14	MollaPR
806	643	734	1500,00	748,85	1600,00	748,85	MollaPR
807	644	735	1500,00	758,55	1600,00	758,55	MollaPR
808	645	736	1500,00	768,26	1600,00	768,26	MollaPR
809	646	737	1500,00	777,96	1600,00	777,96	MollaPR
810	647	738	1500,00	787,66	1600,00	787,66	MollaPR
811	648	739	1500,00	797,37	1600,00	797,37	MollaPR
812	649	740	1500,00	807,07	1600,00	807,07	MollaPR
813	650	741	1500,00	816,78	1600,00	816,78	MollaPR
814	651	742	1500,00	826,48	1600,00	826,48	MollaPR
815	652	743	1500,00	836,18	1600,00	836,18	MollaPR
816	653	744	1500,00	845,89	1600,00	845,89	MollaPR
817	654	745	1500,00	855,59	1600,00	855,59	MollaPR
818	655	746	1500,00	865,30	1600,00	865,30	MollaPR
819	656	747	1500,00	875,00	1600,00	875,00	MollaPR
820	657	748	1500,00	884,38	1600,00	884,38	MollaPR
821	658	749	1500,00	893,75	1600,00	893,75	MollaPR
822	659	750	1500,00	903,13	1600,00	903,13	MollaPR
823	660	751	1500,00	912,50	1600,00	912,50	MollaPR
824	661	752	1500,00	921,88	1600,00	921,88	MollaPR
825	662	753	1500,00	931,25	1600,00	931,25	MollaPR
826	663	754	1500,00	940,63	1600,00	940,63	MollaPR
827	825	827	1500,00	950,00	1600,00	950,00	MollaPR