



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 DI CONNESSIONE - BY PASS SEZIONE DI ESTREMITA' - FASCICOLO DEI CALCOLI DELLE STRUTTURE

FILE PD_E_PR_17D_R_R00 PDF

ELAB. PD_E_PR_17D_R_R00

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

ELABORATO

E_PR_17D

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

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

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

Spinta in presenza di falda

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

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

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 rinfianco.

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

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

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

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

Spinta in presenza di sisma - Metodo di Mononobe-Okabe

Per tener conto dell'incremento di spinta dovuta al sisma si fa riferimento al metodo di Mononobe-Okabe (cui fa riferimento la Normativa Italiana). La Normativa Italiana suggerisce di tener conto di un incremento di spinta dovuto al sisma nel modo seguente. Detti α e β 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

$$\alpha' = \alpha + \theta$$

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

dove $\theta = \arctg(k_h / (1 \pm k_v))$ essendo k_h il coefficiente sismico orizzontale e k_v il coefficiente sismico verticale, definito in funzione di k_h . Detti A e S la spinta calcolata in condizioni statiche l'incremento di spinta da applicare è espresso da

$$\Delta S = A S' - S$$

dove il coefficiente A vale

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

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

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

$$F_i = CW$$

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

Strategia di soluzione

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

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

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

A partire dalla matrice di rigidezza del singolo elemento, 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 pluriconnesso	
Altezza esterna	7,75	[m]
Larghezza esterna	14,30	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	1,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	1,00	[m]
Luce netta apertura sinistra	5,50	[m]
Spessore piedritto sinistro	1,00	[m]
Spessore piedritto destro	1,00	[m]
Spessore piedritto centrale	1,30	[m]
Spessore fondazione	1,25	[m]
Spessore traverso	1,00	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di rifianco		
Descrizione	Terreno di rifianco	
Peso di volume	1900,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2000,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	25,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	16,67	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ^q]
Costante di Winkler	0,00	[kg/cm ^q /cm]

Strato di base		
Descrizione	Terreno di base	
Peso di volume	2100,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2100,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,33	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ^q]
Costante di Winkler	5,00	[kg/cm ^q /cm]
Tensione limite	10,00	[kg/cm ^q]

Falda

Quota falda (rispetto al piano di posa)	7,75	[m]
---	------	-----

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo		
R _a 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 dilatazione termica	0,0000120	

Materiale calcestruzzo traverso		
R _a calcestruzzo	350,00	[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 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_{ie} variazione termica lenbo esterno espressa in gradi centigradi
D_{ii} 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)

Condizione di carico n° 7 (CEE7:Ch. Piena)							
D istr	Fondaz.	X= 2,00	X _i = 7,50	V _{ni} = 6050	V _{ni} = 6050	V _{ti} = 0	V _{ti} = 0
D istr	Fondaz.	X= 8,80	X _f = 14,30	V _{ni} = 6050	V _{ni} = 6050	V _{ti} = 0	V _{ti} = 0
D istr	Pied_S	Y= 1,25	Y _f = 6,75	V _{ni} = -6050	V _{ni} = 0	V _{ti} = 0	V _{ti} = 0
D istr	Pied_D	Y= 1,25	Y _f = 6,75	V _{ni} = 6050	V _{ni} = 0	V _{ti} = 0	V _{ti} = 0

Condizione di carico n° 8 (CEE8: Argine)							
D istr	Terreno	X= -20,00	X _i = 1,00	V _{ni} = 13500	V _{ni} = 13500		
D istr	Terreno	X= 15,30	X _f = 35,30	V _{ni} = 13500	V _{ni} = 13500		
D istr	Traverso	X= 1,00	X _f = 15,30	V _{ni} = 13500	V _{ni} = 13500	V _{ti} = 0	V _{ti} = 0

Condizione di carico n° 9 (CEE9: Imp. - Perm struti)					
Conc	Traverso	X= 1,50	F _y = 7700	F _x = 0	M= 0
Conc	Traverso	X= 8,15	F _y = 7700	F _x = 0	M= 0
Conc	Traverso	X= 14,80	F _y = 7700	F _x = 0	M= 0

Condizione di carico n° 10 (CEE10: Imp. - Perm non struti)					
Conc	Traverso	X= 1,50	F _y = 290	F _x = 0	M= 0
Conc	Traverso	X= 8,15	F _y = 290	F _x = 0	M= 0
Conc	Traverso	X= 14,80	F _y = 290	F _x = 0	M= 0

Condizione di carico n° 11 (CEE11: Imp. - Azioni variabili)					
Conc	Traverso	X= 1,50	F _y = 17300	F _x = 0	M= 0
Conc	Traverso	X= 8,15	F _y = 17300	F _x = 0	M= 0
Conc	Traverso	X= 14,80	F _y = 17300	F _x = 0	M= 0

Condizione di carico n° 12 (CEE12: Sottofondo Scatolare)							
D istr	Fondaz.	X= 2,00	X _i = 7,50	V _{ni} = 2000	V _{ni} = 2000	V _{ti} = 0	V _{ti} = 0
D istr	Fondaz.	X= 8,80	X _f = 14,30	V _{ni} = 2000	V _{ni} = 2000	V _{ti} = 0	V _{ti} = 0

Condizione di carico n° 13 (CEE13: Sismica impakato da Sx)					
Conc	Traverso	X= 1,50	F _y = 0	F _x = 1940	M= 0
Conc	Traverso	X= 8,15	F _y = 0	F _x = 1940	M= 0
Conc	Traverso	X= 14,80	F _y = 0	F _x = 1940	M= 0

Condizione di carico n° 14 (CEE14: Sismica impakato da Dx)					
Conc	Traverso	X= 1,50	F _y = 0	F _x = - 1940	M= 0
Conc	Traverso	X= 8,15	F _y = 0	F _x = - 1940	M= 0
Conc	Traverso	X= 14,80	F _y = 0	F _x = - 1940	M= 0

Impostazioni di progetto

Verifica materiali:
Stato Limite Ultimo

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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

$$V_{Rd} = [0.18 \cdot k \cdot (100.0 \cdot \rho_l \cdot f_{ck})^{1/3} / \gamma_c + 0.15 \cdot \alpha_{sp}] \cdot b_w \cdot d > (v_{min} + 0.15 \cdot \alpha_{sp}) \cdot b_w \cdot d$$
$$V_{Rsd} = 0.9 \cdot d \cdot A_{sw} / s \cdot f_{yd} \cdot (\text{ctg} \alpha + \text{ctg} \theta) \cdot \sin \alpha$$
$$V_{Rcd} = 0.9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot f_{cd} \cdot (\text{ctg}(\theta) + \text{ctg}(\alpha)) / (1.0 + \text{ctg} \theta^2)$$

con:

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

$$f_{cd} = 0.5 \cdot f_{cd}$$
$$k = 1 + (200/d)^{1/2}$$
$$v_{min} = 0.035 \cdot k^{1/2} \cdot f_{ck}^{1/2}$$

Stato Limite di Esercizio

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

Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura sensibile	
Apertura limite fessure espresse in [mm]	
Apertura limite fessure	w1=0,20 w2=0,30 w3=0,40

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2008 - Approccio 2

Copri ferro 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_{G1sfv}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{G2sfv}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_{G2sfv}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
$\gamma_{a0\theta}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
γ_c	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
γ_{cs}	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:			A1	A2
Carichi	Effetto			
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfv}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2sfv}	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfv}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfv}	1,50	1,30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

Parametri			M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\theta}$	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:			A1	A2
Carichi	Effetto			
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfv}	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2sfv}	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfv}	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfv}	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

Parametri			M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\theta}$	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:			A1	A2
Carichi	Effetto			
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfv}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2sfv}	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfv}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfv}	1,50	1,30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

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

Carichi	Effetto	A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{k1fav}	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{k1sfav}	1,00
Permanenti	Favorevole	γ_{k2fav}	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{k2sfav}	1,00
Variabili	Favorevole	γ_{k3fav}	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{k3sfav}	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

Coeff. di combinazione $\Psi_0 = 0,70$ $\Psi_1 = 0,50$ $\Psi_2 = 0,20$

Combinazione n° 1 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno sinistra	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno destra	1,30	1,00	1,30
CCE8: Argine	1,30	1,00	1,30
CCE9: Imp. - Perm st tutt	1,30	1,00	1,30
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1,50	1,00	1,50
CCE12: Sottofondo Scatolare	1,50	1,00	1,50

Combinazione n° 2 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno sinistra	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno destra	1,30	1,00	1,30
Spinta falda	1,30	1,00	1,30
CCE8: Argine	1,30	1,00	1,30
CCE9: Imp. - Perm st tutt	1,30	1,00	1,30
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1,50	1,00	1,50
CCE12: Sottofondo Scatolare	1,50	1,00	1,50

Combinazione n° 3 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno sinistra	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno destra	1,30	1,00	1,30
CCE8: Argine	1,30	1,00	1,30
CCE9: Imp. - Perm st tutt	1,30	1,00	1,30
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1,50	1,00	1,50
CCE11: Imp. - Azioni variabili	1,50	1,00	1,50
CCE12: Sottofondo Scatolare	1,50	1,00	1,50

Combinazione n° 4 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno sinistra	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno destra	1,30	1,00	1,30
Spinta falda	1,30	1,00	1,30
CCE8: Argine	1,30	1,00	1,30

CCE9: Imp. - Perm st tutt	1,30	1,00	1,30
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1,50	1,00	1,50
CCE11: Imp. - Azioni variabili	1,50	1,00	1,50
CCE12: Sottofondo Scatolare	1,50	1,00	1,50

Combinazione n° 5 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno sinistra	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno destra	1,30	1,00	1,30
CCE7: Ch. Piena	1,30	1,00	1,30
CCE8: Argine	1,30	1,00	1,30
CCE9: Imp. - Perm st tutt	1,30	1,00	1,30
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1,50	1,00	1,50
CCE12: Sottofondo Scatolare	1,50	1,00	1,50

Combinazione n° 6 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno sinistra	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno destra	1,30	1,00	1,30
Spinta falda	1,30	1,00	1,30
CCE7: Ch. Piena	1,30	1,00	1,30
CCE8: Argine	1,30	1,00	1,30
CCE9: Imp. - Perm st tutt	1,30	1,00	1,30
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1,50	1,00	1,50
CCE12: Sottofondo Scatolare	1,50	1,00	1,50

Combinazione n° 7 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno sinistra	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno destra	1,30	1,00	1,30
CCE7: Ch. Piena	1,30	1,00	1,30
CCE8: Argine	1,30	1,00	1,30
CCE9: Imp. - Perm st tutt	1,30	1,00	1,30
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1,50	1,00	1,50
CCE11: Imp. - Azioni variabili	1,50	1,00	1,50
CCE12: Sottofondo Scatolare	1,50	1,00	1,50

Combinazione n° 8 SLU (Approccio 2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno sinistra	1,30	1,00	1,30
Spinta terreno destra	1,30	1,00	1,30
Spinta falda	1,30	1,00	1,30
CCE7: Ch. Piena	1,30	1,00	1,30
CCE8: Argine	1,30	1,00	1,30
CCE9: Imp. - Perm st tutt	1,30	1,00	1,30
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1,50	1,00	1,50
CCE11: Imp. - Azioni variabili	1,50	1,00	1,50
CCE12: Sottofondo Scatolare	1,50	1,00	1,50

Combinazione n° 9 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: Argine	1,00	1,00	1,00
CCE9: Imp. - Perm st tutt	1,00	1,00	1,00
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1,00	1,00	1,00
CCE12: Sottofondo Scatolare	1,00	1,00	1,00
CCE13: Sismica impalcato da Sx	1,00	1,00	1,00

Combinazione n° 10 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: Argine	1.00	1.00	1.00
CCE9: Imp. - Perm strutt	1.00	1.00	1.00
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1.00	1.00	1.00
CCE12: Sottofondo Scatolare	1.00	1.00	1.00
CCE13: Sismica impalcato da Sx	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 11 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: Argine	1.00	1.00	1.00
CCE9: Imp. - Perm strutt	1.00	1.00	1.00
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1.00	1.00	1.00
CCE12: Sottofondo Scatolare	1.00	1.00	1.00
CCE14: Sismica impalcato da Dx	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 12 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: Argine	1.00	1.00	1.00
CCE9: Imp. - Perm strutt	1.00	1.00	1.00
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1.00	1.00	1.00
CCE12: Sottofondo Scatolare	1.00	1.00	1.00
CCE14: Sismica impalcato da Dx	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 13 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: Argine	1.00	1.00	1.00
CCE9: Imp. - Perm strutt	1.00	1.00	1.00
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1.00	1.00	1.00
CCE12: Sottofondo Scatolare	1.00	1.00	1.00
CCE11: Imp. - Azioni variabili	1.00	0.20	0.20

Combinazione n° 14 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: Argine	1.00	1.00	1.00
CCE9: Imp. - Perm strutt	1.00	1.00	1.00
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1.00	1.00	1.00
CCE12: Sottofondo Scatolare	1.00	1.00	1.00
CCE11: Imp. - Azioni variabili	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 15 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: Argine	1.00	1.00	1.00
CCE9: Imp. - Perm strutt	1.00	1.00	1.00
CCE10: Imp. - Perm non strutt	1.00	1.00	1.00
CCE12: Sottofondo Scatolare	1.00	1.00	1.00
CCE11: Imp. - Azioni variabili	1.00	1.00	1.00

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura
Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra
Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X ascisse (espresso in m) positive verso destra
Y ordinate (espresso in m) positive verso l'alto
M momento espresso in kgm
V taglio espresso in kg
SN sforno 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
Spinta sui piedritti

Pressione geostatica

Attiva [combinazione 1]
Attiva [combinazione 2]
Attiva [combinazione 3]
Attiva [combinazione 4]
Attiva [combinazione 5]
Attiva [combinazione 6]
Attiva [combinazione 7]
Attiva [combinazione 8]
Attiva [combinazione 9]
Attiva [combinazione 10]
Attiva [combinazione 11]
Attiva [combinazione 12]
Attiva [combinazione 13]
Attiva [combinazione 14]
Attiva [combinazione 15]

Sisma**Combinazioni SLU**

Accelerazione al suolo a_g =
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)
Coefficiente di amplificazione topografica (St)
Coefficiente riduzione (β_m)
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)

1.42 [m/s²]
1.49
1.00
0.24
0.50
 $k_h = (a_g/g^* \beta_m * St * S_k) = 5.19$
 $k_v = 0.50 * k_h = 2.60$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo a_g =
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)
Coefficiente di amplificazione topografica (St)
Coefficiente riduzione (β_m)
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)
Forma diagramma incremento sismico

0.61 [m/s²]
1.50
1.00
0.18
0.50
 $k_h = (a_g/g^* \beta_m * St * S_k) = 1.67$
 $k_v = 0.50 * k_h = 0.83$
Retta angolare

Spinta sismica

Mononobe-Okabe

Angolo diffusione sovraccarico

30,00 [°]

Coefficienti di spinta

N° combinazione	Statico	Sismico
1	0,361	0,000
2	0,361	0,000
3	0,361	0,000
4	0,361	0,000
5	0,361	0,000
6	0,361	0,000
7	0,361	0,000
8	0,361	0,000
9	0,361	0,408
10	0,361	0,390
11	0,361	0,408
12	0,361	0,390
13	0,361	0,000
14	0,361	0,000
15	0,361	0,000

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	172
Numero elementi traverso	70
Numero elementi piedritto sinistro	70
Numero elementi piedritto destro	70
Numero elementi piedritto centrale	68
Numero molle fondazione	173
Numero molle piedritto sinistro	71
Numero molle piedritto destro	71

Analisi della combinazione n° 1

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	17550,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	17550,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 12682,77 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 12682,77 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 2

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	17550,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	17550,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 9548,58 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 9548,58 [kg/mq]

Falda

Spinta	3904 l[kg]
Sottospinta	10075[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 3

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

Carichi verticali in calotta

X _i	X _j	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	17550,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	17550,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 12682,77 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 12682,77 [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]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	17550,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	17550,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 9548,58 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 9548,58 [kg/mq]

Falda

Spinta	3904 l[kg]
Sottospinta	10075[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]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	17550,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	17550,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 12682,77 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 12682,77 [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]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	17550,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	17550,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 9548,58 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 9548,58 [kg/mq]

Falda

Spinta	3904 l[kg]
Sottospinta	10075[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 7

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	17550,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	17550,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 12682,77 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 12682,77 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 8

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	17550,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	17550,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 9548,58 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 6066,16 [kg/mq]	Pressione inf. 9548,58 [kg/mq]

Falda

Spinta	3904 l[kg]
Sottospinta	10075[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 9

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	13500,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	13500,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 9755,97 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 9755,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 936,03 [kg/mq]	Pressione inf. 936,03 [kg/mq]
---------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 10

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	13500,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	13500,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 9755,97 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 9755,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 563,94 [kg/mq]	Pressione inf. 563,94 [kg/mq]
---------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 11

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	13500,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	13500,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 9755,97 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 9755,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritt o destro	Pressione sup. 936,03 [kg/mq]	Pressione inf. 936,03 [kg/mq]
-------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 12

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	13500,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	13500,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 9755,97 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 9755,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritt o destro	Pressione sup. 563,94 [kg/mq]	Pressione inf. 563,94 [kg/mq]
-------------------	-------------------------------	-------------------------------

Analisi della combinazione n° 13

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	13500,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	13500,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 7345,06 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 7345,06 [kg/mq]

Falda

Spinta	3003 l[kg]
Sottospinta	7750[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 14

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	13500,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	13500,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 7345,06 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 7345,06 [kg/mq]

Falda

Spinta	3003 l[kg]
Sottospinta	7750[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 15

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

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-30,00	-20,00	0,00
-20,00	1,00	13500,00
1,00	15,30	0,00
15,30	35,30	13500,00
35,30	45,30	0,00

Spinte sui piedritti

Piedritt o sinistro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 7345,06 [kg/mq]
Piedritt o destro	Pressione sup. 4666,28 [kg/mq]	Pressione inf. 7345,06 [kg/mq]

Falda

Spinta	3003 l[kg]
Sottospinta	7750[kg/mq]

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,006	0,728
4,06	0,004	0,645
8,15	0,000	0,673
12,24	-0,004	0,645
16,30	-0,006	0,728

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	0,006	0,717
4,75	0,003	0,772
8,15	0,000	0,705
11,55	-0,003	0,772
14,80	-0,006	0,717

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,006	0,698
3,94	-0,007	0,708
7,25	0,006	0,717

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	0,673
3,94	0,000	0,690
7,25	0,000	0,705

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,006	0,698
3,94	0,007	0,708
7,25	-0,006	0,717

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,009	0,521
4,06	0,006	0,448
8,15	0,000	0,474
12,24	-0,006	0,448
16,30	-0,009	0,521

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	0,008	0,516
4,75	0,004	0,568
8,15	0,000	0,505
11,55	-0,004	0,568
14,80	-0,008	0,516

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,009	0,496
3,94	0,010	0,507
7,25	0,008	0,516

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	0,474
3,94	0,000	0,490

7,25	0,000	0,505
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,009	0,496
3,94	-0,010	0,507
7,25	-0,008	0,516
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,007	0,842
4,06	0,004	0,736
8,15	0,000	0,762
12,24	-0,004	0,736
16,30	-0,007	0,842
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	0,006	0,830
4,75	0,003	0,875
8,15	0,000	0,799
11,55	-0,003	0,875
14,80	-0,006	0,830
<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,007	0,805
3,94	-0,010	0,818
7,25	0,006	0,830
<u>Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 3)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	0,762
3,94	0,000	0,781
7,25	0,000	0,799
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,007	0,805
3,94	0,010	0,818
7,25	-0,006	0,830
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,010	0,635
4,06	0,006	0,539
8,15	0,000	0,563
12,24	-0,006	0,539
16,30	-0,010	0,635
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	0,008	0,628
4,75	0,004	0,671
8,15	0,000	0,599
11,55	-0,004	0,671
14,80	-0,008	0,628
<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,010	0,603
3,94	0,006	0,616

7,25	0,008	0,628
<u>Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 4)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	0,563
3,94	0,000	0,581
7,25	0,000	0,599
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,010	0,603
3,94	-0,006	0,616
7,25	-0,008	0,628
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,003	0,824
4,06	0,002	0,752
8,15	0,000	0,788
12,24	-0,002	0,752
16,30	-0,003	0,824
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	0,005	0,815
4,75	0,003	0,883
8,15	0,000	0,820
11,55	-0,003	0,883
14,80	-0,005	0,815
<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,003	0,796
3,94	-0,021	0,806
7,25	0,005	0,815
<u>Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 5)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	0,788
3,94	0,000	0,805
7,25	0,000	0,820
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)</u>		
Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,003	0,796
3,94	0,021	0,806
7,25	-0,005	0,815
<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,006	0,616
4,06	0,004	0,555
8,15	0,000	0,589
12,24	-0,004	0,555
16,30	-0,006	0,616
<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)</u>		
X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	0,007	0,614
4,75	0,003	0,679
8,15	0,000	0,620
11,55	-0,003	0,679
14,80	-0,007	0,614

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,006	0,594
3,94	-0,005	0,604
7,25	0,007	0,614

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	0,589
3,94	0,000	0,605
7,25	0,000	0,620

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,006	0,594
3,94	0,005	0,604
7,25	-0,007	0,614

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,004	0,938
4,06	0,002	0,843
8,15	0,000	0,877
12,24	-0,002	0,843
16,30	-0,004	0,938

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	0,005	0,927
4,75	0,002	0,986
8,15	0,000	0,914
11,55	-0,002	0,986
14,80	-0,005	0,927

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,004	0,902
3,94	-0,025	0,916
7,25	0,005	0,927

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	0,877
3,94	0,000	0,896
7,25	0,000	0,914

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,004	0,902
3,94	0,025	0,916
7,25	-0,005	0,927

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,007	0,730
4,06	0,004	0,646
8,15	0,000	0,678
12,24	-0,004	0,646
16,30	-0,007	0,730

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	0,006	0,726
4,75	0,003	0,782
8,15	0,000	0,714
11,55	-0,003	0,782
14,80	-0,006	0,726

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,007	0,701
3,94	-0,008	0,714
7,25	0,006	0,726

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	0,678
3,94	0,000	0,696
7,25	0,000	0,714

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,007	0,701
3,94	0,008	0,714
7,25	-0,006	0,726

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,293	0,518
4,06	0,291	0,481
8,15	0,288	0,518
12,24	0,285	0,512
16,30	0,282	0,602

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	0,374	0,521
4,75	0,372	0,577
8,15	0,369	0,542
11,55	0,367	0,611
14,80	0,364	0,583

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,293	0,507
3,94	0,327	0,515
7,25	0,374	0,521

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,288	0,518
3,94	0,326	0,531
7,25	0,369	0,542

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,282	0,567
3,94	0,333	0,575
7,25	0,364	0,583

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,256	0,514

4,06	0,254	0,474
8,15	0,251	0,509
12,24	0,248	0,501
16,30	0,245	0,589

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	0,329	0,516
4,75	0,327	0,570
8,15	0,324	0,533
11,55	0,322	0,599
14,80	0,319	0,570

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,256	0,501
3,94	0,285	0,509
7,25	0,329	0,516

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,251	0,509
3,94	0,286	0,521
7,25	0,324	0,533

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,246	0,555
3,94	0,292	0,563
7,25	0,319	0,570

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,282	0,602
4,06	-0,285	0,512
8,15	-0,288	0,518
12,24	-0,291	0,481
16,30	-0,293	0,518

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	-0,364	0,583
4,75	-0,367	0,611
8,15	-0,369	0,542
11,55	-0,372	0,577
14,80	-0,374	0,521

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,282	0,567
3,94	-0,333	0,575
7,25	-0,364	0,583

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,288	0,518
3,94	-0,326	0,531
7,25	-0,369	0,542

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,293	0,507
3,94	-0,327	0,515

7,25	-0,374	0,521
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,245	0,589
4,06	-0,248	0,501
8,15	-0,251	0,509
12,24	-0,254	0,474
16,30	-0,256	0,514

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	-0,319	0,570
4,75	-0,322	0,599
8,15	-0,324	0,533
11,55	-0,327	0,570
14,80	-0,329	0,516

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,246	0,555
3,94	-0,292	0,563
7,25	-0,319	0,570

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,251	0,509
3,94	-0,286	0,521
7,25	-0,324	0,533

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	-0,256	0,501
3,94	-0,285	0,509
7,25	-0,329	0,516

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,007	0,412
4,06	0,004	0,352
8,15	0,000	0,372
12,24	-0,004	0,352
16,30	-0,007	0,412

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,50	0,006	0,408
4,75	0,003	0,446
8,15	0,000	0,397
11,55	-0,003	0,446
14,80	-0,006	0,408

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,007	0,392
3,94	0,007	0,401
7,25	0,006	0,408

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,63	0,000	0,372
3,94	0,000	0,385

7,25	0,000	0,397
<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)</u>		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	-0,007	0,392
3,94	-0,007	0,401
7,25	-0,006	0,408

<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)</u>		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,00	0,007	0,435
4,06	0,004	0,371
8,15	0,000	0,390
12,24	-0,004	0,371
16,30	-0,007	0,435

<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)</u>		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
1,50	0,006	0,430
4,75	0,003	0,467
8,15	0,000	0,415
11,55	-0,003	0,467
14,80	-0,006	0,430

<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)</u>		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	0,007	0,413
3,94	0,006	0,422
7,25	0,006	0,430

<u>Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 14)</u>		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	0,000	0,390
3,94	0,000	0,403
7,25	0,000	0,415

<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)</u>		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	-0,007	0,413
3,94	-0,006	0,422
7,25	-0,006	0,430

<u>Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)</u>		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,00	0,007	0,473
4,06	0,005	0,401
8,15	0,000	0,419
12,24	-0,005	0,401
16,30	-0,007	0,473

<u>Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)</u>		
X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
1,50	0,006	0,468
4,75	0,003	0,501
8,15	0,000	0,447
11,55	-0,003	0,501
14,80	-0,006	0,468

<u>Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)</u>		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	0,007	0,449
3,94	0,005	0,459

7,25	0,006	0,468
<u>Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 15)</u>		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	0,000	0,419
3,94	0,000	0,433
7,25	0,000	0,447

<u>Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)</u>		
Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,63	-0,007	0,449
3,94	-0,005	0,459
7,25	-0,006	0,468

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1655,09	-216,87
4,06	5981 2,92	- 9298,42	34700,45
8,15	-107604,83	-94186,28	34700,45
12,24	5981 2,92	12465,48	34700,45
16,30	0,00	- 1655,09	-216,87

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-45243,85	61788,22	26834,98
4,75	4571 7,86	- 5811,78	26834,98
8,15	-94266,20	7653 1,78	26834,98
11,55	4571 7,86	5811,78	26834,98
14,80	-45243,85	-61788,22	26834,98

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-51328,91	3491 7,32	93764,47
3,94	2851,23	-643,33	82998,84
7,25	-45243,85	-26834,98	7223 3,22

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	0,00	0,00	191499,19
3,94	0,00	0,00	177503,88
7,25	0,00	0,00	163508,57

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-51328,91	-3491 7,32	93764,47
3,94	2851,23	643,33	82998,84
7,25	-45243,85	26834,98	7223 3,22

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1183,42	-311,90
4,06	55639,81	-12074,37	49905,96
8,15	-103990,14	-93037,79	49905,96
12,24	55639,81	14273,84	49905,96
16,30	0,00	- 1183,42	-311,90

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-52246,94	63399,36	34155,06
4,75	43950,97	-4200,64	34155,06
8,15	-90555,21	74920,64	34155,06
11,55	43950,97	4200,64	34155,06
14,80	-52246,94	-63399,36	34155,06

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-63072,50	5021 7,87	95375,61
3,94	1221 1,07	- 1566,35	84609,98
7,25	-52246,94	-34155,06	73844,36

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	0,00	0,00	188276,91
3,94	0,00	0,00	174281,60

7,25 0,00 0,00 160286,29

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-63072,50	-5021 7,87	95375,61
3,94	1221 1,07	1566,35	84609,98
7,25	-52246,94	34155,06	73844,36

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1913,92	-228,69
4,06	70369,53	-12539,95	36590,73
8,15	-119709,06	-108486,18	36590,73
12,24	70369,53	16155,25	36590,73
16,30	0,00	- 1913,92	-228,69

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-40479,30	60257,85	2493 2,88
4,75	45508,71	- 7342,15	2493 2,88
8,15	-99678,61	78062,15	2493 2,88
11,55	45508,71	7342,15	2493 2,88
14,80	-40479,30	-60257,85	2493 2,88

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-59165,77	36819,42	118184,10
3,94	1315,07	1258,77	107418,47
7,25	-40479,30	-24932,88	9665 2,85

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	0,00	0,00	220509,93
3,94	0,00	0,00	206514,62
7,25	0,00	0,00	192519,30

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-59165,77	-36819,42	118184,10
3,94	1315,07	- 1258,77	107418,47
7,25	-40479,30	2493 2,88	9665 2,85

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1442,25	-323,72
4,06	66196,42	-15315,90	51796,25
8,15	-116094,37	-107337,69	51796,25
12,24	66196,42	1796 3,61	51796,25
16,30	0,00	- 1442,25	-323,72

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-47482,39	61868,99	3225 2,97
4,75	43741,82	- 5731,01	3225 2,97
8,15	-95967,62	7645 1,01	3225 2,97
11,55	4374 1,82	5731,01	3225 2,97
14,80	-47482,39	-61868,99	3225 2,97

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-70909,36	52119,96	119795,24
3,94	1067 4,92	335,75	109029,61

7,25 -47482,39 -32252,97 98263,99

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	0,00	0,00	217287,65
3,94	0,00	0,00	203292,34
7,25	0,00	0,00	189297,02

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-70909,36	-52119,96	119795,24
3,94	10674,92	-335,75	109029,61
7,25	-47482,39	32252,97	98263,99

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1872,53	-114,58
4,06	57309,28	-4771,13	18333,54
8,15	-109898,24	-94124,52	18333,54
12,24	57309,28	8462,44	18333,54
16,30	0,00	-1872,53	-114,58

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-42490,19	61583,27	21675,42
4,75	47805,43	-6016,73	21675,42
8,15	-92875,47	76736,73	21675,42
11,55	47805,43	6016,73	21675,42
14,80	-42490,19	-61583,27	21675,42

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-29580,52	18448,12	93559,52
3,94	-6180,71	-1139,54	82793,89
7,25	-42490,19	-21675,42	72028,27

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	0,00	0,00	191909,09
3,94	0,00	0,00	177913,78
7,25	0,00	0,00	163918,47

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-29580,52	-18448,12	93559,52
3,94	-6180,71	1139,54	82793,89
7,25	-42490,19	21675,42	72028,27

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1400,85	-209,61
4,06	53136,17	-7547,09	33539,05
8,15	-106283,55	-92976,02	33539,05
12,24	53136,17	10270,80	33539,05
16,30	0,00	-1400,85	-209,61

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-49493,28	63194,41	28995,51
4,75	46038,54	-4405,59	28995,51
8,15	-89164,47	75125,59	28995,51
11,55	46038,54	4405,59	28995,51
14,80	-49493,28	-63194,41	28995,51

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-41324,10	33748,67	95170,66
3,94	3179,14	-2062,56	84405,03
7,25	-49493,28	-28995,51	73639,41

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	0,00	0,00	188686,81
3,94	0,00	0,00	174691,50
7,25	0,00	0,00	160696,19

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-41324,10	-33748,67	95170,66
3,94	3179,14	2062,56	84405,03
7,25	-49493,28	28995,51	73639,41

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	2131,35	-126,40
4,06	67865,89	-8012,66	20223,83
8,15	-122002,47	-108424,42	20223,83
12,24	67865,89	12152,21	20223,83
16,30	0,00	-2131,35	-126,40

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-37725,64	60052,90	19773,33
4,75	47596,28	-7547,10	19773,33
8,15	-98287,87	78267,10	19773,33
11,55	47596,28	7547,10	19773,33
14,80	-37725,64	-60052,90	19773,33

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-37417,37	20350,22	117979,15
3,94	-7716,86	762,56	107213,52
7,25	-37725,64	-19773,33	96447,90

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	0,00	0,00	220919,83
3,94	0,00	0,00	206924,52
7,25	0,00	0,00	192929,20

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-37417,37	-20350,22	117979,15
3,94	-7716,86	-762,56	107213,52
7,25	-37725,64	19773,33	96447,90

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1659,68	-221,43
4,06	63692,78	-10788,62	35429,34
8,15	-118387,78	-107275,93	35429,34
12,24	63692,78	13960,57	35429,34
16,30	0,00	-1659,68	-221,43

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-44728,73	61664,04	27093,41
4,75	45829,39	-5935,96	27093,41
8,15	-94576,88	76655,96	27093,41
11,55	45829,39	5935,96	27093,41
14,80	-44728,73	-61664,04	27093,41

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-49160,96	35650,77	119590,29
3,94	1642,98	-160,46	108824,66
7,25	-44728,73	-27093,41	98059,04

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	0,00	0,00	217697,55
3,94	0,00	0,00	203702,24
7,25	0,00	0,00	189706,92

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-49160,96	-35650,77	119590,29
3,94	1642,98	160,46	108824,66
7,25	-44728,73	27093,41	98059,04

Sollecitazioni fondazione (Combinazioni n° 9)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1177,94	-9794,22
4,06	41054,90	-10592,27	24294,45
8,15	-94808,28	-77512,56	31766,40
12,24	51012,64	7018,04	32429,96
16,30	0,00	-1368,27	9439,70

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-28148,98	45421,82	23074,17
4,75	34628,97	-6789,23	23496,26
8,15	-63617,94	56455,34	20187,96
11,55	35474,90	1834,56	20629,52
14,80	-43405,72	-50376,48	21051,61

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-52962,53	33429,17	70404,52
3,94	4628,73	2544,03	61908,17
7,25	-28148,98	-21134,17	53411,82

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-23708,65	6808,38	147945,86
3,94	-2082,15	6249,12	136900,61
7,25	17691,79	5689,86	125855,35

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-29672,24	-23649,76	75359,18
3,94	2085,12	3274,38	66862,83
7,25	-43405,72	22991,61	58366,48

Sollecitazioni fondazione (Combinazioni n° 10)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1168,32	-8557,82

4,06	41334,66	-10052,86	23980,41
8,15	-92513,18	-76062,17	30838,95
12,24	49900,07	7160,28	31502,52
16,30	0,00	-1337,84	8211,06

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-28027,53	45153,50	22159,58
4,75	34564,29	-6635,46	22581,66
8,15	-64084,88	56262,74	19886,76
11,55	35103,76	2083,52	20328,33
14,80	-42281,85	-49705,44	20750,41

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-50734,84	31878,72	69275,80
3,94	3761,94	2226,11	61209,65
7,25	-28027,53	-20219,58	53143,50

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-21320,62	6194,98	146039,40
3,94	-1726,01	5635,72	135553,41
7,25	16016,05	5076,46	125067,41

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-30543,79	-23950,96	73827,74
3,94	2211,28	2973,19	65761,59
7,25	-42281,85	22690,41	57695,44

Sollecitazioni fondazione (Combinazioni n° 11)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	1368,27	9439,70
4,06	51012,64	-4505,54	32429,96
8,15	-71099,63	-68028,74	24958,01
12,24	41054,90	12953,90	24294,45
16,30	0,00	-1177,94	-9794,22

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-43405,72	50376,48	21051,61
4,75	35474,90	-1834,56	20629,52
8,15	-81309,73	61410,01	23937,82
11,55	34628,97	6789,23	23496,26
14,80	-28148,98	-45421,82	23074,17

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-29672,24	23649,76	75359,18
3,94	2085,12	3274,38	66862,83
7,25	-43405,72	-22991,61	58366,48

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	23708,65	-6808,38	147945,86
3,94	2082,15	-6249,12	136900,61
7,25	-17691,79	-5689,86	125855,35

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-52962,53	-33429,17	70404,52
3,94	4628,73	-2544,03	61908,17

7,25 -28148,98 21134,17 5341 1,82

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00		8211,06
4,06	49900,07	-4697,55	31502,52
8,15	-71192,56	-67614,85	24643,97
12,24	41334,66	12378,63	23980,41
16,30	0,00	-1168,32	-8557,82

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-42281,85	49705,44	20750,41
4,75	35103,76	-2083,52	20328,33
8,15	-80100,93	60814,67	23023,23
11,55	34564,29	6635,46	22581,66
14,80	-28027,53	-45153,50	22159,58

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-30543,79	23950,96	73827,74
3,94	2211,28	-2973,19	65761,59
7,25	-42281,85	-22690,41	57695,44

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	21320,62	-6194,98	146039,40
3,94	1726,01	-5635,72	135553,41
7,25	-16016,05	-5076,46	125067,41

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-50734,84	-31878,72	69275,80
3,94	3761,94	-2226,11	61209,65
7,25	-28027,53	20219,58	53143,50

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00		-242,03
4,06	44493,61	-9795,65	38725,40
8,15	-81638,01	-73529,08	38725,40
12,24	44493,61	11525,46	38725,40
16,30	0,00	-936,92	-242,03

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-39346,66	48498,40	25934,83
4,75	33773,15	-3501,60	25934,83
8,15	-70612,29	57901,60	25934,83
11,55	33773,15	3501,60	25934,83
14,80	-39346,66	-48498,40	25934,83

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-49915,24	38967,43	76510,90
3,94	9115,81	-866,59	68229,65
7,25	-39346,66	-25934,83	59948,40

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	0,00	0,00	148784,45
3,94	0,00	0,00	138018,82

7,25 0,00 0,00 127253,20

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-49915,24	-38967,43	76510,90
3,94	9115,81	866,59	68229,65
7,25	-39346,66	25934,83	59948,40

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00		988,68
4,06	46604,94	-10443,95	39103,46
8,15	-84058,85	-76389,06	39103,46
12,24	46604,94	12263,41	39103,46
16,30	0,00	-988,68	-244,39

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-38393,75	48192,33	25554,41
4,75	33731,32	-3807,67	25554,41
8,15	-71694,77	58207,67	25554,41
11,55	33731,32	3807,67	25554,41
14,80	-38393,75	-48192,33	25554,41

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-51482,61	39347,85	81394,83
3,94	8808,58	-486,17	73113,58
7,25	-38393,75	-25554,41	64832,33

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	0,00	0,00	154586,59
3,94	0,00	0,00	143820,97
7,25	0,00	0,00	133055,34

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-51482,61	-39347,85	81394,83
3,94	8808,58	486,17	73113,58
7,25	-38393,75	25554,41	64832,33

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00		1074,96
4,06	50123,81	-11524,46	39733,55
8,15	-88093,60	-81155,70	39733,55
12,24	50123,81	13493,33	39733,55
16,30	0,00	-1074,96	-248,33

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,50	-36805,56	47682,20	24920,37
4,75	33661,60	-4317,80	24920,37
8,15	-73498,90	58717,80	24920,37
11,55	33661,60	4317,80	24920,37
14,80	-36805,56	-47682,20	24920,37

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-54094,90	39981,88	89534,70
3,94	8296,53	147,87	81253,45

7,25	-36805,56	-24920,37	72972,20
------	-----------	-----------	----------

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	0,00	0,00	164256,84
3,94	0,00	0,00	153491,22
7,25	0,00	0,00	142725,59

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,63	-54094,90	-39981,88	89534,70
3,94	8296,53	-147,87	81253,45
7,25	-36805,56	24920,37	72972,20

Pressioni terreno**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)**

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	3,64
4,06	3,22
8,15	3,37
12,24	3,22
16,30	3,64

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	2,60
4,06	2,24
8,15	2,37
12,24	2,24
16,30	2,60

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	4,21
4,06	3,68
8,15	3,81
12,24	3,68
16,30	4,21

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	3,17
4,06	2,70
8,15	2,81
12,24	2,70
16,30	3,17

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	4,12
4,06	3,76
8,15	3,94
12,24	3,76
16,30	4,12

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	3,08
4,06	2,77
8,15	2,95
12,24	2,77
16,30	3,08

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	4,69
4,06	4,21
8,15	4,38
12,24	4,21
16,30	4,69

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ [kg/cmq]
0,00	3,65
4,06	3,23
8,15	3,39
12,24	3,23
16,30	3,65

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

Verifiche combinazioni SLU

X [m]	α [kg/cmq]
0,00	2,59
4,06	2,40
8,15	2,59
12,24	2,56
16,30	3,01

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	α [kg/cmq]
0,00	2,57
4,06	2,37
8,15	2,54
12,24	2,51
16,30	2,94

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	α [kg/cmq]
0,00	3,01
4,06	2,56
8,15	2,59
12,24	2,40
16,30	2,59

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	α [kg/cmq]
0,00	2,94
4,06	2,51
8,15	2,54
12,24	2,37
16,30	2,57

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	α [kg/cmq]
0,00	2,06
4,06	1,76
8,15	1,86
12,24	1,76
16,30	2,06

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	α [kg/cmq]
0,00	2,18
4,06	1,85
8,15	1,95
12,24	1,85
16,30	2,18

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	α [kg/cmq]
0,00	2,36
4,06	2,00
8,15	2,10
12,24	2,00
16,30	2,36

Simbologia adottata ed unità di misura	
N°	Indice sezione
X	Ascissa Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kgm
V	Taglio, espresso in kg
N	Sforzo normale, espresso in kg
N _u	Sforzo normale ultimo, espresso in kg
M _u	Momento ultimo, espresso in kgm
A _{ri}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A _{rs}	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 _{Rsd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kg
V _{Red}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, 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 _u	M _u	A _{ri}	A _s	CS	
1	0,00	0 (1788)	-217	-9722	-85888	33,18	20,61	44,83	
2	4,06	-59813 (-62149)	34700	85499	-153130	12,57	24,63	2,46	
3	8,15	107605 (107605)	34700	57117	177118	33,18	33,18	1,65	
4	12,24	-59813 (-62149)	34700	85499	-153130	12,57	24,63	2,46	
5	16,30	0 (1788)	-217	-9722	-85888	33,18	20,61	44,83	

Verifiche taglio							
N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sv}	
1	0,00	1655	35708	0	0	0,00	
2	4,06	-9298	40736	0	0	0,00	
3	8,15	-94186	40881	442870	382577	4,02	
4	12,24	12465	40736	0	0	0,00	
5	16,30	-1655	35708	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 _u	M _u	A _{ri}	A _s	CS	
1	1,50	-45244 (-94266)	26835	50055	-175834	20,61	45,74	1,87	
2	4,75	45718 (46458)	26835	54657	94625	20,61	12,57	2,04	
3	8,15	-94266 (-94266)	26835	45612	-160228	25,13	41,22	1,70	
4	11,55	45718 (46458)	26835	54657	94625	20,61	12,57	2,04	
5	14,80	-45244 (-94266)	26835	36952	-129806	20,61	33,18	1,38	

Verifiche taglio							
N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sv}	
1	1,50	61788	42160	390675	352206	4,02	
2	4,75	-5812	36046	0	0	0,00	
3	8,15	76532	37313	200346	352206	4,02	
4	11,55	5812	36046	0	0	0,00	
5	14,80	-61788	37313	390675	352206	4,02	

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 _u	M _u	A _{ri}	A _s	CS	
1	0,63	-51329 (-51329)	93764	325420	-178143	12,57	16,59	3,47	
2	3,94	2851 (2870)	82999	1199363	41470	12,57	12,57	14,45	
3	7,25	-45244 (-51329)	72233	353851	-251447	16,59	41,72	4,90	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,63	34917	43193	0	0	4,02
2	3,94	-643	41659	0	0	0,00
3	7,25	-26835	46709	0	0	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,63	0 (0)	191499	1594371	0	16,59	16,59	8,33
2	3,94	0 (0)	177504	1563600	0	12,57	12,57	8,81
3	7,25	0 (0)	163509	1563600	0	12,57	12,57	9,56

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,63	0	64522	0	0	0,00
2	3,94	0	62503	0	0	0,00
3	7,25	0	60484	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 _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,63	-51329 (-51329)	93764	325420	-178143	12,57	16,59	3,47
2	3,94	2851 (2870)	82999	1199363	41470	12,57	12,57	14,45
3	7,25	-45244 (-51329)	72233	353851	-251447	16,59	41,72	4,90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,63	-34917	43193	0	0	4,02
2	3,94	643	41659	0	0	0,00
3	7,25	26835	46709	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 _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,00	0 (1278)	-312	-16747	-81820	33,18	20,61	53,69
2	4,06	-55640 (-59054)	49906	163436	-193395	12,57	24,63	3,27
3	8,15	103990 (103990)	49906	94656	197237	33,18	33,18	1,90
4	12,24	-55640 (-59054)	49906	163436	-193395	12,57	24,63	3,27
5	16,30	0 (-1278)	-312	-16747	-81820	33,18	20,61	53,69

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,00	1183	35694	0	0	0,00
2	4,06	-12074	42925	0	0	0,00
3	8,15	-93038	43071	442870	385748	4,02
4	12,24	14274	42925	0	0	0,00
5	16,30	-1183	35694	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 _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	1,50	-52247 (-90555)	34155	68977	-182879	20,61	45,74	2,02
2	4,75	43951 (44375)	34155	81355	105698	20,61	12,57	2,38
3	8,15	-90555 (-90555)	34155	63023	-167092	25,13	41,22	1,85
4	11,55	43951 (44375)	34155	81355	105698	20,61	12,57	2,38
5	14,80	-52247 (-90555)	34155	51113	-135515	20,61	33,18	1,50

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	1,50	63399	43203	390675	353717	4,02
2	4,75	-4201	37089	0	0	0,00
3	8,15	74921	38356	200346	353717	4,02
4	11,55	-4201	37089	0	0	0,00
5	14,80	-63399	38356	390675	353717	4,02

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	-63072 (-63072)	95376	224135	-148222	12,57	16,59	2,35
2	3,94	12211 (12302)	84610	1064401	154765	12,57	12,57	12,58
3	7,25	-52247 (-63072)	73844	276185	-235897	16,59	41,72	3,74

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,63	50218	43422	729259	316828	4,02
2	3,94	-1566	41888	0	0	0,00
3	7,25	-34155	46938	0	0	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _R	CS
1	0,63	0 (0)	188277	1594371	0	16,59	16,59	8,47
2	3,94	0 (0)	174282	1563600	0	12,57	12,57	8,97
3	7,25	0 (0)	160286	1563600	0	12,57	12,57	9,76

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,63	0	64057	0	0	0,00
2	3,94	0	62038	0	0	0,00
3	7,25	0	60020	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	-63072 (-63072)	95376	224135	-148222	12,57	16,59	2,35
2	3,94	12211 (12302)	84610	1064401	154765	12,57	12,57	12,58
3	7,25	-52247 (-63072)	73844	276185	-235897	16,59	41,72	3,74

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,63	-50218	43422	729259	316828	4,02
2	3,94	1566	41888	0	0	0,00
3	7,25	34155	46938	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 _a	M _a	A _{ri}	A _s	CS
1	0,00	0 (-2067)	-229	-18771	135400	33,18	20,61	82,08
2	4,06	-70370 (-73841)	36591	72571	-146451	12,57	24,63	1,98
3	8,15	119709 (119709)	36591	53555	175209	33,18	33,18	1,46
4	12,24	-70370 (-73841)	36591	72571	-146451	12,57	24,63	1,98
5	16,30	0 (-2067)	-229	-18771	135400	33,18	20,61	82,08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,00	1914	35851	0	0	0,00
2	4,06	-12540	41008	0	0	0,00
3	8,15	-108486	41153	442870	382971	4,02
4	12,24	16155	41008	0	0	0,00
5	16,30	-1914	35851	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [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 _a	M _a	A _{ri}	A _s	CS
1	1,50	-40479 (-92000)	24933	47383	-174839	20,61	45,74	1,90
2	4,75	45509 (46788)	24933	49224	92372	20,61	12,57	1,97
3	8,15	-99679 (-99679)	24933	39473	-157807	25,13	41,22	1,58
4	11,55	45509 (46788)	24933	49224	92372	20,61	12,57	1,97
5	14,80	-40479 (-92000)	24933	34961	-129003	20,61	33,18	1,40

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	1,50	60258	41888	390675	351814	4,02
2	4,75	-7342	35774	0	0	0,00
3	8,15	78062	37042	200346	351814	4,02
4	11,55	7342	35774	0	0	0,00
5	14,80	-60258	37042	390675	351814	4,02

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 _a	M _a	A _{ri}	A _s	CS
1	0,63	-59166 (-59166)	118184	380429	-190452	12,57	16,59	3,22
2	3,94	1315 (1394)	107418	1215229	15765	12,57	12,57	11,31
3	7,25	-40479 (-59166)	96653	427713	-261823	16,59	41,72	4,43

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,63	36819	46673	0	0	4,02
2	3,94	1259	45138	0	0	0,00
3	7,25	-24933	50189	0	0	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _a	M _a	A _{ri}	A _s	CS
1	0,63	0 (0)	220510	1594371	0	16,59	16,59	7,23

2	3,94	0 (0)	206515	1563600	0	12,57	12,57	7,57
3	7,25	0 (0)	192519	1563600	0	12,57	12,57	8,12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,63	0	68706	0	0	0,00
2	3,94	0	66687	0	0	0,00
3	7,25	0	64669	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 _a	M _a	A _{ri}	A _s	CS
1	0,63	-59166 (-59166)	118184	380429	-190452	12,57	16,59	3,22
2	3,94	1315 (1394)	107418	1215229	15765	12,57	12,57	11,31
3	7,25	-40479 (-59166)	96653	427713	-261823	16,59	41,72	4,43

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,63	-36819	46673	0	0	4,02
2	3,94	-1259	45138	0	0	0,00
3	7,25	24933	50189	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 _a	M _a	A _{ri}	A _s	CS
1	0,00	0 (-1558)	-324	-32995	127204	33,18	20,61	101,92
2	4,06	-66196 (-70820)	51796	128090	-175134	12,57	24,63	2,47
3	8,15	116094 (116094)	51796	85906	192548	33,18	33,18	1,66
4	12,24	-66196 (-70820)	51796	128090	-175134	12,57	24,63	2,47
5	16,30	0 (1558)	-324	-32995	127204	33,18	20,61	101,92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	0,00	1442	35837	0	0	0,00
2	4,06	-15316	43198	0	0	0,00
3	8,15	-107338	43343	442870	386142	4,02
4	12,24	17964	43198	0	0	0,00
5	16,30	-1442	35837	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [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 _a	M _a	A _{ri}	A _s	CS
1	1,50	-47482 (-95968)	32253	60387	-179681	20,61	45,74	1,87
2	4,75	43742 (44466)	32253	74649	102916	20,61	12,57	2,31
3	8,15	-95968 (-95968)	32253	55108	-163972	25,13	41,22	1,71
4	11,55	43742 (44466)	32253	74649	102916	20,61	12,57	2,31
5	14,80	-47482 (-95968)	32253	44671	-132918	20,61	33,18	1,39

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{s,w}
1	1,50	61869	42932	390675	353324	4,02
2	4,75	-5731	36818	0	0	0,00
3	8,15	76451	38085	200346	353324	4,02
4	11,55	5731	36818	0	0	0,00
5	14,80	-61869	38085	390675	353324	4,02

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 _a	A _{fi}	A _h	CS
1	0,63	-70909 (-70909)	119795	279074	-165190	12,57	16,59	2,33
2	3,94	10675 (10675)	109030	1155151	113099	12,57	12,57	10,59
3	7,25	-47482 (-70909)	98264	346372	-249949	16,59	41,72	3,52

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{sw}
1	0,63	52120	46902	729259	321867	4,02
2	3,94	336	45368	0	0	0,00
3	7,25	-32253	50418	0	0	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _{fi}	A _h	CS
1	0,63	0 (0)	217288	1594371	0	16,59	16,59	7,34
2	3,94	0 (0)	203292	1563600	0	12,57	12,57	7,69
3	7,25	0 (0)	189297	1563600	0	12,57	12,57	8,26

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{sw}
1	0,63	0	68241	0	0	0,00
2	3,94	0	66222	0	0	0,00
3	7,25	0	64204	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 _a	A _{fi}	A _h	CS
1	0,63	-70909 (-70909)	119795	279074	-165190	12,57	16,59	2,33
2	3,94	10675 (10675)	109030	1155151	113099	12,57	12,57	10,59
3	7,25	-47482 (-70909)	98264	346372	-249949	16,59	41,72	3,52

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{sw}
1	0,63	-52120	46902	729259	321867	4,02
2	3,94	-336	45368	0	0	0,00
3	7,25	32253	50418	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 _a	A _{fi}	A _h	CS
1	0,00	0 (-2022)	-115	-9538	140720	33,18	20,61	83,24
2	4,06	-57309 (-58276)	18334	40930	-130104	12,57	24,63	2,23
3	8,15	109898 (109898)	18334	26840	160891	33,18	33,18	1,46
4	12,24	-57309 (-58276)	18334	40930	-130104	12,57	24,63	2,23
5	16,30	0 (2022)	-115	-9538	140720	33,18	20,61	83,24

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{sw}
1	0,00	1873	35868	0	0	0,00
2	4,06	-4771	38379	0	0	0,00
3	8,15	-94125	38524	442870	379163	4,02
4	12,24	8462	38379	0	0	0,00
5	16,30	-1873	35868	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 _a	A _{fi}	A _h	CS
1	1,50	-42490 (-92875)	21675	40178	-172157	20,61	45,74	1,85
2	4,75	47805 (48586)	21675	39390	88293	20,61	12,57	1,82
3	8,15	-92875 (-92875)	21675	36561	-156659	25,13	41,22	1,69
4	11,55	47805 (48586)	21675	39390	88293	20,61	12,57	1,82
5	14,80	-42490 (-92875)	21675	29603	-126842	20,61	33,18	1,37

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{sw}
1	1,50	61583	41424	390675	351141	4,02
2	4,75	-6017	35310	0	0	0,00
3	8,15	76737	36578	200346	351141	4,02
4	11,55	6017	35310	0	0	0,00
5	14,80	-61583	36578	390675	351141	4,02

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 _a	A _{fi}	A _h	CS
1	0,63	-29581 (-42490)	93560	446740	-202888	12,57	16,59	4,77
2	3,94	-6181 (-7155)	82794	1162928	-100500	12,57	12,57	14,05
3	7,25	-42490 (-42490)	72028	448601	-264634	16,59	41,72	6,23

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{sw}
1	0,63	18448	43164	0	0	4,02
2	3,94	-1140	41629	0	0	0,00
3	7,25	-21675	46680	0	0	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _{fi}	A _h	CS
1	0,63	0 (0)	191909	1594371	0	16,59	16,59	8,31
2	3,94	0 (0)	177914	1563600	0	12,57	12,57	8,79
3	7,25	0 (0)	163918	1563600	0	12,57	12,57	9,54

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{sw}
1	0,63	0	64581	0	0	0,00
2	3,94	0	62562	0	0	0,00
3	7,25	0	60544	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 _a	A _{ri}	A _{bs}	CS
1	0,63	-29581 (-42490)	93560	446740	-202888	12,57	16,59	4,77
2	3,94	-6181 (-7155)	82794	1162928	-100500	12,57	12,57	14,05
3	7,25	-42490 (-42490)	72028	448601	-264634	16,59	41,72	6,23

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sw}
1	0,63	-18448	43164	0	0	4,02
2	3,94	1140	41629	0	0	0,00
3	7,25	21675	46680	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 6 - SLU (Approccio 2)]Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cmVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _{ri}	A _{bs}	CS
1	0,00	0 (1513)	-210	-21741	133689	33,18	20,61	103,72
2	4,06	-53136 (-54873)	33539	97331	-159243	12,57	24,63	2,90
3	8,15	106284 (106284)	33539	55642	176327	33,18	33,18	1,66
4	12,24	-53136 (-54873)	33539	97331	-159243	12,57	24,63	2,90
5	16,30	0 (-1513)	-210	-21741	133689	33,18	20,61	103,72

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sw}
1	0,00	1401	35854	0	0	0,00
2	4,06	-7547	40569	0	0	0,00
3	8,15	-92976	40714	442870	382335	4,02
4	12,24	10271	40569	0	0	0,00
5	16,30	-1401	35854	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 6 - SLU (Approccio 2)]Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 100,00 cmVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _{ri}	A _{bs}	CS
1	1,50	-49493 (-89164)	28996	58161	-178852	20,61	45,74	2,01
2	4,75	46039 (46503)	28996	60516	97055	20,61	12,57	2,09
3	8,15	-89164 (-89164)	28996	53060	-163164	25,13	41,22	1,83
4	11,55	46039 (46503)	28996	60516	97055	20,61	12,57	2,09
5	14,80	-49493 (-89164)	28996	43005	-132246	20,61	33,18	1,48

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sw}
1	1,50	63194	42467	390675	352652	4,02
2	4,75	-4406	36353	0	0	0,00
3	8,15	75126	37621	200346	352652	4,02
4	11,55	4406	36353	0	0	0,00
5	14,80	-63194	37621	390675	352652	4,02

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 6 - SLU (Approccio 2)]Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 100,00 cmVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _{ri}	A _{bs}	CS
1	0,63	-41324 (-49493)	95171	355983	-185128	12,57	16,59	3,74
2	3,94	3179 (3414)	84405	1195122	48342	12,57	12,57	14,16
3	7,25	-49493 (-49493)	73639	380006	-255403	16,59	41,72	5,16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sw}
1	0,63	33749	43393	0	0	4,02
2	3,94	-2063	41859	0	0	0,00
3	7,25	-28996	46909	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 6 - SLU (Approccio 2)]Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cmVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _{ri}	A _{bs}	CS
1	0,63	0 (0)	188687	1594371	0	16,59	16,59	8,45
2	3,94	0 (0)	174691	1563600	0	12,57	12,57	8,95
3	7,25	0 (0)	160696	1563600	0	12,57	12,57	9,73

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sw}
1	0,63	0	64116	0	0	0,00
2	3,94	0	62097	0	0	0,00
3	7,25	0	60079	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 6 - SLU (Approccio 2)]Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 100,00 cmVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _{ri}	A _{bs}	CS
1	0,63	-41324 (-49493)	95171	355983	-185128	12,57	16,59	3,74
2	3,94	3179 (3414)	84405	1195122	48342	12,57	12,57	14,16
3	7,25	-49493 (-49493)	73639	380006	-255403	16,59	41,72	5,16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sw}
1	0,63	-33749	43393	0	0	4,02
2	3,94	2063	41859	0	0	0,00
3	7,25	28996	46909	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 7 - SLU (Approccio 2)]Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 125,00 cmVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _{ri}	A _{bs}	CS
1	0,00	0 (-2302)	-126	-12261	139151	33,18	20,61	97,00
2	4,06	-67866 (-69731)	20224	37170	-128161	12,57	24,63	1,84
3	8,15	122002 (122002)	20224	26654	160791	33,18	33,18	1,32
4	12,24	-67866 (-69731)	20224	37170	-128161	12,57	24,63	1,84
5	16,30	0 (2302)	-126	-12261	139151	33,18	20,61	97,00

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{rid}	V _{red}	V _{rat}	A _{sw}
1	0,00	2131	35866	0	0	0,00
2	4,06	-8013	38651	0	0	0,00
3	8,15	-108424	38796	442870	379558	4,02
4	12,24	12152	38651	0	0	0,00
5	16,30	-2131	35866	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [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 _a	A _n	A _b	CS
1	1,50	-37726 (-89071)	19773	38041	-171361	20,61	45,74	1,92
2	4,75	47596 (48956)	19773	34911	86436	20,61	12,57	1,77
3	8,15	-98288 (-98288)	19773	31082	-154499	25,13	41,22	1,57
4	11,55	47596 (48956)	19773	34911	86436	20,61	12,57	1,77
5	14,80	-37726 (-89071)	19773	28016	-126203	20,61	33,18	1,42

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	1,50	60053	41153	390675	350749	4,02
2	4,75	-7547	35039	0	0	0,00
3	8,15	78267	36307	200346	350749	4,02
4	11,55	7547	35039	0	0	0,00
5	14,80	-60053	36307	390675	350749	4,02

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 _a	A _n	A _b	CS
1	0,63	-37417 (-37726)	117979	688023	-220006	12,57	16,59	5,83
2	3,94	-7717 (-8369)	107214	1168654	-91223	12,57	12,57	10,90
3	7,25	-37726 (-37726)	96448	669044	-261697	16,59	41,72	6,94

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	0,63	20350	46643	0	0	4,02
2	3,94	763	45109	0	0	0,00
3	7,25	-19773	50159	0	0	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _n	A _b	CS
1	0,63	0 (0)	220920	1594371	0	16,59	16,59	7,22
2	3,94	0 (0)	206925	1563600	0	12,57	12,57	7,56
3	7,25	0 (0)	192929	1563600	0	12,57	12,57	8,10

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	0,63	0	68765	0	0	0,00
2	3,94	0	66746	0	0	0,00
3	7,25	0	64728	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [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 _a	A _n	A _b	CS
1	0,63	-37417 (-37726)	117979	688023	-220006	12,57	16,59	5,83
2	3,94	-7717 (-8369)	107214	1168654	-91223	12,57	12,57	10,90
3	7,25	-37726 (-37726)	96448	669044	-261697	16,59	41,72	6,94

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	0,63	-20350	46643	0	0	4,02
2	3,94	-763	45109	0	0	0,00
3	7,25	19773	50159	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 _a	A _n	A _b	CS
1	0,00	0 (1792)	-221	-27897	130141	33,18	20,61	125,99
2	4,06	-63693 (-66469)	35429	80147	-150365	12,57	24,63	2,26
3	8,15	118388 (118388)	35429	52220	174493	33,18	33,18	1,47
4	12,24	-63693 (-66469)	35429	80147	-150365	12,57	24,63	2,26
5	16,30	0 (1792)	-221	-27897	130141	33,18	20,61	125,99

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	0,00	1660	35852	0	0	0,00
2	4,06	-10789	40841	0	0	0,00
3	8,15	-107276	40986	442870	382729	4,02
4	12,24	13961	40841	0	0	0,00
5	16,30	-1660	35852	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [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 _a	A _n	A _b	CS
1	1,50	-44729 (-94577)	27093	50409	-175966	20,61	45,74	1,86
2	4,75	45829 (46594)	27093	55138	94825	20,61	12,57	2,04
3	8,15	-94577 (-94577)	27093	45937	-160356	25,13	41,22	1,70
4	11,55	45829 (46594)	27093	55138	94825	20,61	12,57	2,04
5	14,80	-44729 (-94577)	27093	37216	-129912	20,61	33,18	1,37

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	1,50	61664	42196	390675	352260	4,02
2	4,75	-5936	36082	0	0	0,00
3	8,15	76656	37350	200346	352260	4,02
4	11,55	5936	36082	0	0	0,00
5	14,80	-61664	37350	390675	352260	4,02

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 _a	A _n	A _b	CS
1	0,63	-49161 (-49161)	119590	517553	-212755	12,57	16,59	4,33
2	3,94	1643 (1643)	108825	1213650	18323	12,57	12,57	11,15
3	7,25	-44729 (-49161)	98059	540789	-271119	16,59	41,72	5,51

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Ed}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{cv}
1	0,63	35651	46873	0	0	4,02
2	3,94	-160	45339	0	0	0,00
3	7,25	-27093	50389	0	0	0,00

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

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _n	A _b	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	----------------	----------------	----

1	0,63	0 (0)	217698	1594371	0	16,59	16,59	7,32
2	3,94	0 (0)	203702	1563600	0	12,57	12,57	7,68
3	7,25	0 (0)	189707	1563600	0	12,57	12,57	8,24

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	0,63	0	68300	0	0	0,00
2	3,94	0	66282	0	0	0,00
3	7,25	0	64263	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 _a	A _{fi}	A _k	CS
1	0,63	-49161 (-49161)	119590	517553	-212755	12,57	16,59	4,33
2	3,94	1643 (1643)	108825	1213650	18323	12,57	12,57	11,15
3	7,25	-44729 (-49161)	98059	540789	-271119	16,59	41,72	5,51

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	0,63	-35651	46873	0	0	4,02
2	3,94	160	45339	0	0	0,00
3	7,25	27093	50389	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 9 - 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 _a	A _{fi}	A _k	CS
1	0,00	0 (-1272)	-9794	-123334	-20098	33,18	20,61	12,61
2	4,06	-41055 (-51828)	24294	67396	-143777	12,57	24,63	2,77
3	8,15	94808 (94808)	31766	59833	178573	33,18	33,18	1,88
4	12,24	-51013 (-51828)	32430	100746	-161007	12,57	24,63	3,11
5	16,30	0 (1478)	9440	1458527	213461	33,18	20,61	154,75

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	0,00	1178	34331	0	0	0,00
2	4,06	-10592	39237	0	0	0,00
3	8,15	-77513	39478	442870	380545	4,02
4	12,24	7018	40409	0	0	0,00
5	16,30	-1368	37241	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 9 - 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 _a	A _{fi}	A _k	CS
1	1,50	-28149 (-66985)	23074	62116	-180324	20,61	45,74	2,69
2	4,75	34629 (36056)	23496	64257	98607	20,61	12,57	2,73
3	8,15	-63618 (-71543)	20188	54827	-163861	25,13	41,22	2,29
4	11,55	35475 (36056)	20630	53978	94343	20,61	12,57	2,62
5	14,80	-43406 (-71543)	21052	38363	-130374	20,61	33,18	1,82

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	1,50	45422	41624	390675	351430	4,02
2	4,75	-6789	35570	0	0	0,00
3	8,15	56455	36900	200346	351608	4,02
4	11,55	1835	35161	0	0	0,00

5	14,80	-50376	36489	390675	351013	4,02
---	-------	--------	-------	--------	--------	------

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 9 - 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 _a	A _{fi}	A _k	CS
1	0,63	-52963 (-52963)	70405	173844	-130776	12,57	16,59	2,47
2	3,94	4629 (5023)	61908	1166538	94651	12,57	12,57	18,84
3	7,25	-28149 (-46219)	53412	271534	-234966	16,59	41,72	5,08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	0,63	33429	39864	0	0	4,02
2	3,94	2544	38653	0	0	0,00
3	7,25	-21134	44027	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 9 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _{fi}	A _k	CS
1	0,63	-23709 (-17692)	147946	1509134	-180467	16,59	16,59	10,20
2	3,94	-2082 (-9112)	136901	1516022	-100910	12,57	12,57	11,07
3	7,25	17692 (23709)	125855	1361242	256431	12,57	12,57	10,82

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	0,63	6808	58240	0	0	0,00
2	3,94	6249	56647	0	0	0,00
3	7,25	5690	55054	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 9 - 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 _a	A _{fi}	A _k	CS
1	0,63	-29672 (-43406)	75359	294074	-169382	12,57	16,59	3,90
2	3,94	2085 (2834)	66863	1193735	50588	12,57	12,57	17,85
3	7,25	-43406 (-43406)	58366	332316	-247135	16,59	41,72	5,69

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rat}	A _{kw}
1	0,63	-23650	40570	0	0	4,02
2	3,94	3274	39359	0	0	0,00
3	7,25	22992	44733	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 10 - 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 _a	A _{fi}	A _k	CS
1	0,00	0 (-1262)	-8558	-119633	-22241	33,18	20,61	14,00
2	4,06	-41335 (-50780)	23980	68060	-144120	12,57	24,63	2,84
3	8,15	92513 (92513)	30839	59460	178374	33,18	33,18	1,93
4	12,24	-49900 (-50780)	31503	99479	-160353	12,57	24,63	3,16
5	16,30	0 (-1445)	8211	1398209	237838	33,18	20,61	170,59

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,00	1168	34509	0	0	0,00
2	4,06	-10053	39192	0	0	0,00
3	8,15	-76062	39433	442870	380479	4,02
4	12,24	7160	40275	0	0	0,00
5	16,30	-1338	37064	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazioni n° 10 - 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 _a	A _{ti}	A _s	CS
1	1,50	-28028 (-66634)	22160	59665	-179412	20,61	45,74	2,69
2	4,75	34564 (35941)	22582	61142	97315	20,61	12,57	2,71
3	8,15	-64085 (-70429)	19887	53380	-163290	25,13	41,22	2,32
4	11,55	35104 (35941)	20328	53171	94009	20,61	12,57	2,62
5	14,80	-42282 (-70429)	20750	38419	-130397	20,61	33,18	1,85

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	1,50	45154	41493	390675	351241	4,02
2	4,75	-6635	35439	0	0	0,00
3	8,15	56263	36770	200346	351420	4,02
4	11,55	2084	35118	0	0	0,00
5	14,80	-49705	36446	390675	350951	4,02

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 10 - 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 _a	A _{ti}	A _s	CS
1	0,63	-50735 (-50735)	69276	182819	-133889	12,57	16,59	2,64
2	3,94	3762 (4080)	61210	1176558	78417	12,57	12,57	19,22
3	7,25	-28028 (-45315)	53144	276790	-236018	16,59	41,72	5,21

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	31879	39703	0	0	4,02
2	3,94	2226	38554	0	0	0,00
3	7,25	-20220	43988	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 10 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _a	A _{ti}	A _s	CS
1	0,63	-21321 (-16016)	146039	1515852	-166243	16,59	16,59	10,38
2	3,94	-1726 (-806)	135553	1520929	-90504	12,57	12,57	11,22
3	7,25	16016 (21321)	125067	1407175	239885	12,57	12,57	11,25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	6195	57965	0	0	0,00
2	3,94	5636	56452	0	0	0,00
3	7,25	5076	54940	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 10 - 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 _a	A _{ti}	A _s	CS
1	0,63	-30544 (-42282)	73828	297359	-170300	12,57	16,59	4,03
2	3,94	2211 (2828)	65762	1193291	51308	12,57	12,57	18,15
3	7,25	-42282 (-42282)	57695	339073	-248488	16,59	41,72	5,88

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	-23951	40352	0	0	4,02
2	3,94	2973	39202	0	0	0,00
3	7,25	22690	44637	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 11 - 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 _a	A _{ti}	A _s	CS
1	0,00	0 (-1478)	9440	1458527	213461	33,18	20,61	154,75
2	4,06	-51013 (-51828)	32430	100746	-161007	12,57	24,63	3,11
3	8,15	71100 (87597)	24958	65947	181850	33,18	33,18	2,08
4	12,24	-41055 (-51828)	24294	67396	-143777	12,57	24,63	2,77
5	16,30	0 (-1272)	-9794	-123334	-20098	33,18	20,61	12,61

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,00	1368	37241	0	0	0,00
2	4,06	-4506	40409	0	0	0,00
3	8,15	-68029	40458	442870	381965	4,02
4	12,24	12954	39237	0	0	0,00
5	16,30	-1178	34331	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazioni n° 11 - 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 _a	A _{ti}	A _s	CS
1	1,50	-43406 (-81310)	21052	45041	-173967	20,61	45,74	2,14
2	4,75	35475 (36056)	20630	53978	94343	20,61	12,57	2,62
3	8,15	-81310 (-81310)	23938	47376	-160923	25,13	41,22	1,98
4	11,55	34629 (36056)	23496	64257	98607	20,61	12,57	2,73
5	14,80	-28149 (-66985)	23074	45966	-133440	20,61	33,18	1,99

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	1,50	50376	41335	390675	351013	4,02
2	4,75	-1835	35161	0	0	0,00
3	8,15	61410	36366	200346	350834	4,02
4	11,55	6789	35570	0	0	0,00
5	14,80	-45422	36777	390675	351430	4,02

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 11 - 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 _a	A _{ti}	A _s	CS
1	0,63	-29672 (-43406)	75359	294074	-169382	12,57	16,59	3,90
2	3,94	2085 (2834)	66863	1193735	50588	12,57	12,57	17,85
3	7,25	-43406 (-43406)	58366	332316	-247135	16,59	41,72	5,69

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	23650	40570	0	0	4,02
2	3,94	-3274	39359	0	0	0,00
3	7,25	-22992	44733	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 11 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. positivo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{bs}	CS
1	0,63	23709 (17692)	147946	1509134	180467	16,59	16,59	10,20
2	3,94	2082 (9112)	136901	1516022	100910	12,57	12,57	11,07
3	7,25	-17692 (-23709)	125855	1361242	-256431	12,57	12,57	10,82

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	-6808	58240	0	0	0,00
2	3,94	-6249	56647	0	0	0,00
3	7,25	-5690	55054	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 11 - 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 _{bs}	CS
1	0,63	-52963 (-52963)	70405	173844	-130776	12,57	16,59	2,47
2	3,94	4629 (5023)	61908	1166538	94651	12,57	12,57	18,84
3	7,25	-28149 (-46219)	53412	271534	-234966	16,59	41,72	5,08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	-33429	39864	0	0	4,02
2	3,94	-2544	38653	0	0	0,00
3	7,25	21134	44027	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - 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 _{bs}	CS
1	0,00	0 (-1445)	8211	1398209	237838	33,18	20,61	170,59
2	4,06	-49900 (-50780)	31503	99479	-160353	12,57	24,63	3,16
3	8,15	71193 (85437)	24644	65566	181646	33,18	33,18	2,13
4	12,24	-41335 (-50780)	23980	68060	-144120	12,57	24,63	2,84
5	16,30	0 (-1262)	-8558	-119633	-22241	33,18	20,61	14,00

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,00	1338	37064	0	0	0,00
2	4,06	-4698	40275	0	0	0,00
3	8,15	-67615	40325	442870	381771	4,02
4	12,24	12379	39192	0	0	0,00
5	16,30	-1168	34509	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 12 - 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 _{bs}	CS
1	1,50	-42282 (-80101)	20750	45069	-173978	20,61	45,74	2,17
2	4,75	35104 (35941)	20328	53171	94009	20,61	12,57	2,62
3	8,15	-80101 (-80101)	23023	46110	-160424	25,13	41,22	2,00
4	11,55	34564 (35941)	22582	61142	97315	20,61	12,57	2,71
5	14,80	-28028 (-6634)	22160	44130	-132700	20,61	33,18	1,99

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	1,50	49705	41292	390675	350951	4,02
2	4,75	-2084	35118	0	0	0,00
3	8,15	60815	36323	200346	350772	4,02
4	11,55	6635	35439	0	0	0,00
5	14,80	-45154	36647	390675	351241	4,02

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - 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 _{bs}	CS
1	0,63	-30544 (-42282)	73828	297359	-170300	12,57	16,59	4,03
2	3,94	2211 (2828)	65762	1193291	51308	12,57	12,57	18,15
3	7,25	-42282 (-42282)	57695	339073	-248488	16,59	41,72	5,88

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	23951	40352	0	0	4,02
2	3,94	-2973	39202	0	0	0,00
3	7,25	-22690	44637	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 12 - SLU (Approccio 2) - Sisma Vert. negativo]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{bs}	CS
1	0,63	21321 (16016)	146039	1515852	166243	16,59	16,59	10,38
2	3,94	1726 (8066)	135553	1520929	90504	12,57	12,57	11,22
3	7,25	-16016 (-21321)	125067	1407175	-239885	12,57	12,57	11,25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	-6195	57965	0	0	0,00
2	3,94	-5636	56452	0	0	0,00
3	7,25	-5076	54940	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - 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 _{bs}	CS
1	0,63	-50735 (-50735)	69276	182819	-133889	12,57	16,59	2,64
2	3,94	3762 (4080)	61210	1176558	78417	12,57	12,57	19,22
3	7,25	-28028 (-45315)	53144	276790	-236018	16,59	41,72	5,21

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1	0,63	-31879	39703	0	0	4,02
2	3,94	-2226	38554	0	0	0,00
3	7,25	20220	43988	0	0	0,00

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura	
N°	Indice sezione
X	Ascissa Ordinata sezione, espresso in m
M	Momento flettente, espresso in kgm
V	Taglio, espresso in kg
N	Sforzo normale, espresso in kg
A _{fl}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A _{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
σ _{fl}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espressa in kg/cmq
σ _{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in kg/cmq
σ	Tensione nel calcestruzzo, espressa in kg/cmq
τ _c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in kg/cmq
A _{tr}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 -SLE (Quasi Permanente)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fl}	σ _{fs}	σ
1	0,00	0	-242	33,18	20,61	6,1	3,5	0,0
2	4,06	-44494	38725	12,57	24,63	942,4	387,1	29,7
3	8,15	81638	38725	33,18	33,18	568,7	1682,2	44,4
4	12,24	-44494	38725	12,57	24,63	942,4	387,1	29,7
5	16,30	0	-242	33,18	20,61	6,1	3,5	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{tr}
1	0,00	937	-0,10	0,00
2	4,06	-9796	-0,96	0,00
3	8,15	-73529	-7,21	4,02
4	12,24	11525	1,13	0,00
5	16,30	-937	0,10	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazioni n° 13 -SLE (Quasi Permanente)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fl}	σ _{fs}	σ
1	1,50	-39347	25935	20,61	45,74	758,8	384,7	29,9
2	4,75	33773	25935	20,61	12,57	425,3	1295,7	34,7
3	8,15	-70612	25935	25,13	41,22	1696,9	658,4	52,6
4	11,55	33773	25935	20,61	12,57	425,3	1295,7	34,7
5	14,80	-39347	25935	20,61	33,18	1018,6	414,9	33,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{tr}
1	1,50	48498	6,01	4,02
2	4,75	-3502	-0,43	0,00
3	8,15	57902	7,17	4,02
4	11,55	3502	0,43	0,00
5	14,80	-48498	-6,01	4,02

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 -SLE (Quasi Permanente)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fl}	σ _{fs}	σ
1	0,63	-49915	76511	12,57	16,59	1429,7	686,3	53,6
2	3,94	9116	68230	12,57	12,57	166,3	31,0	11,6
3	7,25	-39347	59948	16,59	41,72	533,1	438,6	32,8

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{tr}
----	---	---	----------------	-----------------

1	0,63	38967	4,83	4,02
2	3,94	-867	-0,11	0,00
3	7,25	-25935	-3,21	0,00

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 13 - SLE (Quasi Permanente)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _s	σ _n	σ _c
1	0,63	0	148784	16,59	16,59	165,3	165,3	11,0
2	3,94	0	138019	12,57	12,57	154,8	154,8	10,3
3	7,25	0	127253	12,57	12,57	142,7	142,7	9,5

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,63	0	0,00	0,00
2	3,94	0	0,00	0,00
3	7,25	0	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - 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 _s	σ _n	σ _c
1	0,63	-49915	76511	12,57	16,59	1429,7	686,3	53,6
2	3,94	9116	68230	12,57	12,57	166,3	31,0	11,6
3	7,25	-39347	59948	16,59	41,72	533,1	438,6	32,8

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,63	-38967	-4,83	4,02
2	3,94	867	0,11	0,00
3	7,25	25935	3,21	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - 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 _s	σ _n	σ _c
1	0,00	0	-244	33,18	20,61	6,0	3,7	0,0
2	4,06	-46605	39103	12,57	24,63	1010,3	404,8	31,1
3	8,15	84059	39103	33,18	33,18	584,7	1741,9	45,7
4	12,24	-46605	39103	12,57	24,63	1010,3	404,8	31,1
5	16,30	0	-244	33,18	20,61	6,0	3,7	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,00	989	-0,10	0,00
2	4,06	-10444	-1,02	0,00
3	8,15	-76389	-7,49	4,02
4	12,24	12263	1,20	0,00
5	16,30	-989	0,10	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 14 - 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 _s	σ _n	σ _c
----	---	---	---	----------------	-----------------	----------------	----------------	----------------

1	1,50	-38394	25554	20,61	45,74	738,3	375,8	29,2
2	4,75	33731	25554	20,61	12,57	424,3	1301,2	34,7
3	8,15	-71695	25554	25,13	41,22	1731,0	667,1	53,4
4	11,55	33731	25554	20,61	12,57	424,3	1301,2	34,7
5	14,80	-38394	25554	20,61	33,18	990,9	405,2	32,2

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	1,50	48192	5,97	4,02
2	4,75	-3808	-0,47	0,00
3	8,15	58208	7,21	4,02
4	11,55	3808	0,47	0,00
5	14,80	-48192	-5,97	4,02

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - 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 _s	σ _n	σ _c
1	0,63	-51483	81395	12,57	16,59	1422,1	707,6	55,1
2	3,94	8809	73114	12,57	12,57	171,0	40,3	11,9
3	7,25	-38394	64832	16,59	41,72	472,4	432,9	32,2

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,63	39348	4,87	4,02
2	3,94	-486	-0,06	0,00
3	7,25	-25554	-3,16	0,00

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 14 - SLE (Frequente)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{ts}	σ _s	σ _n	σ _c
1	0,63	0	154587	16,59	16,59	171,8	171,8	11,5
2	3,94	0	143821	12,57	12,57	161,3	161,3	10,8
3	7,25	0	133055	12,57	12,57	149,2	149,2	9,9

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,63	0	0,00	0,00
2	3,94	0	0,00	0,00
3	7,25	0	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - 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 _s	σ _n	σ _c
1	0,63	-51483	81395	12,57	16,59	1422,1	707,6	55,1
2	3,94	8809	73114	12,57	12,57	171,0	40,3	11,9
3	7,25	-38394	64832	16,59	41,72	472,4	432,9	32,2

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sv}
1	0,63	-39348	-4,87	4,02
2	3,94	486	0,06	0,00
3	7,25	25554	3,16	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLE (Rara)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{es}	σ _s	σ _n	σ _c
1	0,00	0	-248	33,18	20,61	5,7	3,9	0,0
2	4,06	-50124	39734	12,57	24,63	1123,7	434,0	33,5
3	8,15	88094	39734	33,18	33,18	611,3	1841,5	47,9
4	12,24	-50124	39734	12,57	24,63	1123,7	434,0	33,5
5	16,30	0	-248	33,18	20,61	5,7	3,9	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	1075	-0,09	0,00
2	4,06	-11524	-1,13	0,00
3	8,15	-81156	-7,96	4,02
4	12,24	13493	1,32	0,00
5	16,30	-1075	0,09	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 15 - SLE (Rara)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{es}	σ _s	σ _n	σ _c
1	1,50	-36806	24920	20,61	45,74	704,1	360,8	28,0
2	4,75	33662	24920	20,61	12,57	422,6	1310,3	34,6
3	8,15	-73499	24920	25,13	41,22	1787,7	681,7	54,6
4	11,55	33662	24920	20,61	12,57	422,6	1310,3	34,6
5	14,80	-36806	24920	20,61	33,18	944,6	389,0	30,9

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1,50	47682	5,90	4,02
2	4,75	-4318	-0,53	0,00
3	8,15	58718	7,27	4,02
4	11,55	4318	0,53	0,00
5	14,80	-47682	-5,90	4,02

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLE (Rara)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{es}	σ _s	σ _n	σ _c
1	0,63	-54095	89535	12,57	16,59	1411,3	742,9	57,5
2	3,94	8297	81253	12,57	12,57	179,0	55,9	12,4
3	7,25	-36806	72972	16,59	41,72	377,8	422,5	31,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	39982	4,95	4,02
2	3,94	148	0,02	0,00
3	7,25	-24920	-3,09	0,00

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 15 - SLE (Rara)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{es}	σ _s	σ _n	σ _c
1	0,63	0	164257	16,59	16,59	182,5	182,5	12,2
2	3,94	0	153491	12,57	12,57	172,1	172,1	11,5

3	7,25	0	142726	12,57	12,57	160,0	160,0	10,7
---	------	---	--------	-------	-------	-------	-------	------

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	0	0,00	0,00
2	3,94	0	0,00	0,00
3	7,25	0	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLE (Rara)]

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

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _n	A _{es}	σ _s	σ _n	σ _c
1	0,63	-54095	89535	12,57	16,59	1411,3	742,9	57,5
2	3,94	8297	81253	12,57	12,57	179,0	55,9	12,4
3	7,25	-36806	72972	16,59	41,72	377,8	422,5	31,1

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,63	-39982	-4,95	4,02
2	3,94	-148	-0,02	0,00
3	7,25	24920	3,09	0,00

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura
 N° Indice sezione
 X_i Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
 M_x 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° 13 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,05	33,18	20,61	41976	-40708	-5	0,00	0,20	0,00	0,00000
2	4,06	12,57	24,63	39396	-40607	0	0,00	0,20	0,00	0,00000
3	8,15	33,18	33,18	42363	-42363	81638	0,13	0,20	120,33	0,00062
4	12,24	12,57	24,63	39396	-40607	0	0,00	0,20	0,00	0,00000
5	16,25	33,18	20,61	41976	-40708	-5	0,00	0,20	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 13 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	1,50	20,61	45,74	29435	-31478	-39347	0,03	0,20	101,92	0,00017
2	4,75	20,61	12,57	28679	-28031	33773	0,05	0,20	159,18	0,00018
3	8,15	25,13	41,22	29812	-70612	-31119	0,13	0,20	104,59	0,00071
4	11,55	20,61	12,57	28679	-28031	33773	0,05	0,20	159,18	0,00018
5	14,80	20,61	33,18	29157	-30175	-39347	0,05	0,20	120,33	0,00024

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,63	12,57	16,59	25332	-25648	-49915	0,06	0,20	190,67	0,00020
2	3,94	12,57	12,57	25241	-25241	9116	0,00	0,20	0,00	0,00000
3	7,25	16,59	41,72	26291	-28280	0	0,00	0,20	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,63	12,57	16,59	25332	-25648	-49915	0,06	0,20	190,67	0,00020
2	3,94	12,57	12,57	25241	-25241	9116	0,00	0,20	0,00	0,00000
3	7,25	16,59	41,72	26291	-28280	0	0,00	0,20	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 13 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,63	16,59	16,59	42825	-42825	0	0,00	0,20	0,00	0,00000
2	3,94	12,57	12,57	42146	-42146	0	0,00	0,20	0,00	0,00000
3	7,25	12,57	12,57	42146	-42146	0	0,00	0,20	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 14 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,05	33,18	20,61	41976	-40708	-1	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	4,06	12,57	24,63	39396	-40607	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	8,15	33,18	33,18	42363	-42363	84059	0,13	0,30	120,33	0,00066
4	12,24	12,57	24,63	39396	-40607	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	16,25	33,18	20,61	41976	-40708	-1	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 14 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	1,50	20,61	45,74	29435	-31478	-38394	0,03	0,30	101,92	0,00016
2	4,75	20,61	12,57	28679	-28031	33731	0,05	0,30	159,18	0,00019

3	8,15	25,13	41,22	29812	-31119	-71695	0,13	0,30	104,59	0,00073
4	11,55	20,61	12,57	28679	-28031	33731	0,05	0,30	159,18	0,00019
5	14,80	20,61	33,18	29157	-30175	-38394	0,05	0,30	120,33	0,00022

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,63	12,57	16,59	25332	-25648	-51483	0,06	0,30	190,67	0,00019
2	3,94	12,57	12,57	25241	-25241	8809	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	7,25	16,59	41,72	26291	-28280	0	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,63	12,57	16,59	25332	-25648	-51483	0,06	0,30	190,67	0,00019
2	3,94	12,57	12,57	25241	-25241	8809	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	7,25	16,59	41,72	26291	-28280	0	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 14 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,63	16,59	16,59	42825	-42825	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	3,94	12,57	12,57	42146	-42146	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	7,25	12,57	12,57	42146	-42146	0	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 15 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,05	33,18	20,61	41976	-40708	7	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	4,06	12,57	24,63	39396	-40607	-50124	0,02	100,00	139,32	0,00009
3	8,15	33,18	33,18	42363	-42363	88094	0,15	100,00	120,33	0,00071
4	12,24	12,57	24,63	39396	-40607	-50124	0,02	100,00	139,32	0,00009
5	16,25	33,18	20,61	41976	-40708	7	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 15 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	1,50	20,61	45,74	29435	-31478	-36806	0,02	100,00	101,92	0,00013
2	4,75	20,61	12,57	28679	-28031	33662	0,05	100,00	159,18	0,00019
3	8,15	25,13	41,22	29812	-31119	-73499	0,13	100,00	104,59	0,00076
4	11,55	20,61	12,57	28679	-28031	33662	0,05	100,00	159,18	0,00019
5	14,80	20,61	33,18	29157	-30175	-36806	0,04	100,00	120,33	0,00019

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,63	12,57	16,59	25332	-25648	-54095	0,06	100,00	190,67	0,00018
2	3,94	12,57	12,57	25241	-25241	8297	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	7,25	16,59	41,72	26291	-28280	0	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,63	12,57	16,59	25332	-25648	-54095	0,06	100,00	190,67	0,00018
2	3,94	12,57	12,57	25241	-25241	8297	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	7,25	16,59	41,72	26291	-28280	0	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 15 - SLE (Rara)]

N°	X	A _n	A _b	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	s _m	ε _m
1	0,63	16,59	16,59	42825	-42825	0	0,00	100,00	0,00	0,00000

2	3,94	12,57	12,57	42146	-42146	0	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	7,25	12,57	12,57	42146	-42146	0	0,00	100,00	0,00	0,00000

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,00	-0,2819	0,2925	0,4122	0,9378
4,06	-0,2847	0,2912	0,3523	0,8430
8,15	-0,2884	0,2884	0,3718	0,8768
12,24	-0,2912	0,2847	0,3523	0,8430
16,21	-0,2925	0,2819	0,4122	0,9378

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
1,50	-0,3642	0,3745	0,4080	0,9274
4,75	-0,3665	0,3718	0,4463	0,9861
8,15	-0,3690	0,3690	0,3965	0,9139
11,55	-0,3718	0,3665	0,4463	0,9861
14,80	-0,3745	0,3642	0,4080	0,9274

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,63	-0,2823	0,2929	0,3921	0,9024
3,94	-0,3333	0,3270	0,4005	0,9155
7,25	-0,3642	0,3745	0,4080	0,9274

Inviluppo spostamenti piedritto centrale

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,63	-0,2884	0,2884	0,3718	0,8768
3,94	-0,3263	0,3263	0,3847	0,8960
7,25	-0,3690	0,3690	0,3965	0,9139

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,63	-0,2929	0,2823	0,3921	0,9024
3,94	-0,3270	0,3333	0,4005	0,9155
7,25	-0,3745	0,3642	0,4080	0,9274

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	937	2131	-9794	9440
4,06	41055	70370	-15316	-4506	18334	51796
8,15	-122002	-71100	-108486	-67615	18334	51796
12,24	41055	70370	7018	17964	18334	51796
16,30	0	0	-2131	-937	-9794	9440

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
1,50	-52247	-28028	45154	63399	19773	34155
4,75	33662	47805	-7547	-1835	19773	34155
8,15	-99679	-63618	56263	78267	19773	34155
11,55	33662	47805	1835	7547	19773	34155
14,80	-52247	-28028	-63399	-45154	19773	34155

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	-70909	-29581	18448	52120	69276	119795
3,94	-7717	12211	-3274	2544	61210	109030
7,25	-52247	-28028	-34155	-19773	53144	98264

Inviluppo sollecitazioni piedritto centrale

Y [m]	M _{min} [kgm]	M _{max} [kgm]	V _{min} [kg]	V _{max} [kg]	N _{min} [kg]	N _{max} [kg]
0,63	-23709	23709	-6808	6808	146039	220920
3,94	-2082	2082	-6249	6249	135553	206925
7,25	-17692	17692	-5690	5690	125067	192929

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	-70909	-29581	-52120	-18448	69276	119795
3,94	-7717	12211	-2544	3274	61210	109030
7,25	-52247	-28028	19773	34155	53144	98264

Inviluppo pressioni terreno**Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione**

X [m]	σ _{min} [kg/cmq]	σ _{max} [kg/cmq]
0,00	2,06	4,69
4,06	1,76	4,21
8,15	1,86	4,38
12,24	1,76	4,21
16,30	2,06	4,69

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

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

X	A _B	A _B	CS
0,00	33,18	20,61	12,61
4,06	12,57	24,63	1,84
8,15	33,18	33,18	1,32
12,24	12,57	24,63	1,84
16,30	33,18	20,61	12,61

X	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
0,00	35708	0	0	0,00
4,06	40736	0	0	0,00
8,15	40881	442870	382577	4,02
12,24	40736	0	0	0,00
16,30	35708	0	0	0,00

Verifica sezioni tra verso (Inviluppo)

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

X	A _B	A _B	CS
1,50	20,61	45,74	1,85
4,75	20,61	12,57	1,77
8,15	25,13	41,22	1,57
11,55	20,61	12,57	1,77
14,80	20,61	33,18	1,37

X	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
1,50	42160	390675	352206	4,02
4,75	36046	0	0	0,00
8,15	37313	200346	352206	4,02
11,55	36046	0	0	0,00
14,80	37313	390675	352206	4,02

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

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

Y	A _B	A _B	CS
0,63	12,57	16,59	2,33
3,94	12,57	12,57	10,59
7,25	16,59	41,72	3,52

Y	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
0,63	43422	729259	316828	4,02
3,94	41659	0	0	0,00
7,25	46709	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto centrale (Inviluppo)

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

Y	A _B	A _B	CS
0,63	16,59	16,59	7,22
3,94	12,57	12,57	7,56
7,25	12,57	12,57	8,10

Y	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
0,63	64522	0	0	0,00
3,94	62503	0	0	0,00
7,25	60484	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

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

Y	A _B	A _B	CS
0,63	12,57	16,59	2,33
3,94	12,57	12,57	10,59
7,25	16,59	41,72	3,52

Y	V _{Rd}	V _{Rd}	V _{Rd}	A _{sw}
0,63	43422	729259	316828	4,02
3,94	41659	0	0	0,00
7,25	46709	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 _B	A _B	σ _c	σ _s	σ _s
0,00	33,18	20,61	0,00	3,93	6,09
4,06	12,57	24,63	33,45	434,05	1123,73
8,15	33,18	33,18	47,86	1841,52	611,26
12,24	12,57	24,63	33,45	434,05	1123,73
16,30	33,18	20,61	0,00	3,93	6,09

X	τ _c	A _{sw}
0,00	-0,1	0,00
4,06	-1,1	0,00
8,15	-8,0	4,02
12,24	1,3	0,00
16,30	0,1	0,00

Verifica sezioni tra verso (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm					
Altezza sezione	H = 100,00 cm					
X	A _B	A _R	σ _c	σ _B	σ _R	
1,50	20,61	45,74	29,89	384,74	758,84	
4,75	20,61	12,57	34,72	1310,34	425,25	
8,15	25,13	41,22	54,59	681,73	1787,70	
11,55	20,61	12,57	34,72	1310,34	425,25	
14,80	20,61	33,18	32,97	414,87	1018,62	
X	τ _c	A _{sw}				
1,50	6,0	4,02				
4,75	-0,5	0,00				
8,15	7,3	4,02				
11,55	0,5	0,00				
14,80	-6,0	4,02				

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm					
Altezza sezione	H = 100,00 cm					
Y	A _B	A _R	σ _c	σ _B	σ _R	
0,63	12,57	16,59	57,50	742,87	1429,74	
3,94	12,57	12,57	12,39	55,89	179,01	
7,25	16,59	41,72	32,84	438,61	533,10	
Y	τ _c	A _{sw}				
0,63	5,0	4,02				
3,94	-0,1	0,00				
7,25	-3,2	0,00				

Verifica sezioni piedritto centrale (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm					
Altezza sezione	H = 130,00 cm					
Y	A _B	A _R	σ _c	σ _B	σ _R	
0,63	16,59	16,59	12,17	182,54	182,54	
3,94	12,57	12,57	11,47	172,11		
7,25	12,57	12,57	10,67	160,04	160,04	
Y	τ _c	A _{sw}				
0,63	0,0	0,00				
3,94	0,0	0,00				
7,25	0,0	0,00				

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm					
Altezza sezione	H = 100,00 cm					
Y	A _B	A _R	σ _c	σ _B	σ _R	
0,63	12,57	16,59	57,50	742,87	1429,74	
3,94	12,57	12,57	12,39	55,89	179,01	
7,25	16,59	41,72	32,84	438,61	533,10	
Y	τ _c	A _{sw}				
0,63	-5,0	4,02				
3,94	0,1	0,00				
7,25	3,2	0,00				

Schema Strutturale

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [cm q]	Inerzia [cm^4]
Fondazione	12500,00	1627604,167
Piedritto sinistro	10000,00	8333333,33
Piedritto centrale	13000,00	18308333,33
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_j indice nodo finale elemento
(X_i, Y_i) coordinate nodo iniziale, espresse in cm
(X_j, Y_j) coordinate nodo finale, espresse in cm
Dest appartenenza elemento

N	N _i	N _j	X _i	Y _i	X _j	Y _j	Dest
1	1	2	0,00	62,50	9,09	62,50	Fond
2	2	3	9,09	62,50	18,18	62,50	Fond
3	3	4	18,18	62,50	27,27	62,50	Fond
4	4	5	27,27	62,50	36,36	62,50	Fond
5	5	6	36,36	62,50	45,45	62,50	Fond
6	6	7	45,45	62,50	54,55	62,50	Fond
7	7	8	54,55	62,50	63,64	62,50	Fond
8	8	9	63,64	62,50	72,73	62,50	Fond
9	9	10	72,73	62,50	81,82	62,50	Fond
10	10	11	81,82	62,50	90,91	62,50	Fond
11	11	12	90,91	62,50	100,00	62,50	Fond
12	12	13	100,00	62,50	108,33	62,50	Fond
13	13	14	108,33	62,50	116,67	62,50	Fond
14	14	15	116,67	62,50	125,00	62,50	Fond
15	15	16	125,00	62,50	133,33	62,50	Fond
16	16	17	133,33	62,50	141,67	62,50	Fond
17	17	18	141,67	62,50	150,00	62,50	Fond
18	18	19	150,00	62,50	158,33	62,50	Fond
19	19	20	158,33	62,50	166,67	62,50	Fond
20	20	21	166,67	62,50	175,00	62,50	Fond
21	21	22	175,00	62,50	183,33	62,50	Fond
22	22	23	183,33	62,50	191,67	62,50	Fond
23	23	24	191,67	62,50	200,00	62,50	Fond
24	24	25	200,00	62,50	209,82	62,50	Fond
25	25	26	209,82	62,50	219,64	62,50	Fond
26	26	27	219,64	62,50	229,46	62,50	Fond
27	27	28	229,46	62,50	239,29	62,50	Fond
28	28	29	239,29	62,50	249,11	62,50	Fond
29	29	30	249,11	62,50	258,93	62,50	Fond
30	30	31	258,93	62,50	268,75	62,50	Fond
31	31	32	268,75	62,50	278,57	62,50	Fond
32	32	33	278,57	62,50	288,39	62,50	Fond
33	33	34	288,39	62,50	298,21	62,50	Fond
34	34	35	298,21	62,50	308,04	62,50	Fond
35	35	36	308,04	62,50	317,86	62,50	Fond
36	36	37	317,86	62,50	327,68	62,50	Fond
37	37	38	327,68	62,50	337,50	62,50	Fond
38	38	39	337,50	62,50	347,32	62,50	Fond
39	39	40	347,32	62,50	357,14	62,50	Fond
40	40	41	357,14	62,50	366,96	62,50	Fond
41	41	42	366,96	62,50	376,79	62,50	Fond
42	42	43	376,79	62,50	386,61	62,50	Fond
43	43	44	386,61	62,50	396,43	62,50	Fond
44	44	45	396,43	62,50	406,25	62,50	Fond
45	45	46	406,25	62,50	416,07	62,50	Fond
46	46	47	416,07	62,50	425,89	62,50	Fond
47	47	48	425,89	62,50	435,71	62,50	Fond
48	48	49	435,71	62,50	445,54	62,50	Fond
49	49	50	445,54	62,50	455,36	62,50	Fond
50	50	51	455,36	62,50	465,18	62,50	Fond
51	51	52	465,18	62,50	475,00	62,50	Fond
52	52	53	475,00	62,50	484,82	62,50	Fond
53	53	54	484,82	62,50	494,64	62,50	Fond
54	54	55	494,64	62,50	504,46	62,50	Fond
55	55	56	504,46	62,50	514,29	62,50	Fond
56	56	57	514,29	62,50	524,11	62,50	Fond

57	57	58	524,11	62,50	533,93	62,50	Fond
58	58	59	533,93	62,50	543,75	62,50	Fond
59	59	60	543,75	62,50	553,57	62,50	Fond
60	60	61	553,57	62,50	563,39	62,50	Fond
61	61	62	563,39	62,50	573,21	62,50	Fond
62	62	63	573,21	62,50	583,04	62,50	Fond
63	63	64	583,04	62,50	592,86	62,50	Fond
64	64	65	592,86	62,50	602,68	62,50	Fond
65	65	66	602,68	62,50	612,50	62,50	Fond
66	66	67	612,50	62,50	622,32	62,50	Fond
67	67	68	622,32	62,50	632,14	62,50	Fond
68	68	69	632,14	62,50	641,96	62,50	Fond
69	69	70	641,96	62,50	651,79	62,50	Fond
70	70	71	651,79	62,50	661,61	62,50	Fond
71	71	72	661,61	62,50	671,43	62,50	Fond
72	72	73	671,43	62,50	681,25	62,50	Fond
73	73	74	681,25	62,50	691,07	62,50	Fond
74	74	75	691,07	62,50	700,89	62,50	Fond
75	75	76	700,89	62,50	710,71	62,50	Fond
76	76	77	710,71	62,50	720,54	62,50	Fond
77	77	78	720,54	62,50	730,36	62,50	Fond
78	78	79	730,36	62,50	740,18	62,50	Fond
79	79	80	740,18	62,50	750,00	62,50	Fond
80	80	81	750,00	62,50	759,29	62,50	Fond
81	81	82	759,29	62,50	768,57	62,50	Fond
82	82	83	768,57	62,50	777,86	62,50	Fond
83	83	84	777,86	62,50	787,14	62,50	Fond
84	84	85	787,14	62,50	796,43	62,50	Fond
85	85	86	796,43	62,50	805,71	62,50	Fond
86	86	87	805,71	62,50	815,00	62,50	Fond
87	87	88	815,00	62,50	824,29	62,50	Fond
88	88	89	824,29	62,50	833,57	62,50	Fond
89	89	90	833,57	62,50	842,86	62,50	Fond
90	90	91	842,86	62,50	852,14	62,50	Fond
91	91	92	852,14	62,50	861,43	62,50	Fond
92	92	93	861,43	62,50	870,71	62,50	Fond
93	93	94	870,71	62,50	880,00	62,50	Fond
94	94	95	880,00	62,50	889,82	62,50	Fond
95	95	96	889,82	62,50	899,64	62,50	Fond
96	96	97	899,64	62,50	909,46	62,50	Fond
97	97	98	909,46	62,50	919,29	62,50	Fond
98	98	99	919,29	62,50	929,11	62,50	Fond
99	99	100	929,11	62,50	938,93	62,50	Fond
100	100	101	938,93	62,50	948,75	62,50	Fond
101	101	102	948,75	62,50	958,57	62,50	Fond
102	102	103	958,57	62,50	968,39	62,50	Fond
103	103	104	968,39	62,50	978,21	62,50	Fond
104	104	105	978,21	62,50	988,04	62,50	Fond
105	105	106	988,04	62,50	997,86	62,50	Fond
106	106	107	997,86	62,50	1007,68	62,50	Fond
107	107	108	1007,68	62,50	1017,50	62,50	Fond
108	108	109	1017,50	62,50	1027,32	62,50	Fond
109	109	110	1027,32	62,50	1037,14	62,50	Fond
110	110	111	1037,14	62,50	1046,96	62,50	Fond
111	111	112	1046,96	62,50	1056,79	62,50	Fond
112	112	113	1056,79	62,50	1066,61	62,50	Fond
113	113	114	1066,61	62,50	1076,43	62,50	Fond
114	114	115	1076,43	62,50	1086,25	62,50	Fond
115	115	116	1086,25	62,50	1096,07	62,50	Fond
116	116	117	1096,07	62,50	1105,89	62,50	Fond
117	117	118	1105,89	62,50	1115,71	62,50	Fond
118	118	119	1115,71	62,50	1125,54	62,50	Fond
119	119	120	1125,54	62,50	1135,36	62,50	Fond
120	120	121	1135,36	62,50	1145,18	62,50	Fond
121	121	122	1145,18	62,50	1155,00	62,50	Fond
122	122	123	1155,00	62,50	1164,82	62,50	Fond
123	123	124	1164,82	62,50	1174,64	62,50	Fond
124	124	125	1174,64	62,50	1184,46	62,50	Fond
125	125	126	1184,46	62,50	1194,29	62,50	Fond
126	126	127	1194,29	62,50	1204,11	62,50	Fond
127	127	128	1204,11	62,50	1213,93	62,50	Fond
128	128	129	1213,93	62,50	1223,75	62,50	Fond
129	129	130	1223,75	62,50	1233,57	62,50	Fond
130	130	131	1233,57	62,50	1243,39	62,50	Fond
131	131	132	1243,39	62,50	1253,21	62,50	Fond
132	132	133	1253,21	62,50	1263,04	62,50	Fond
133	133	134	1263,04	62,50	1272,86	62,50	Fond

134	134	135	1272,86	62,50	1282,68	62,50	Fond
135	135	136	1282,68	62,50	1292,50	62,50	Fond
136	136	137	1292,50	62,50	1302,32	62,50	Fond
137	137	138	1302,32	62,50	1312,14	62,50	Fond
138	138	139	1312,14	62,50	1321,96	62,50	Fond
139	139	140	1321,96	62,50	1331,79	62,50	Fond
140	140	141	1331,79	62,50	1341,61	62,50	Fond
141	141	142	1341,61	62,50	1351,43	62,50	Fond
142	142	143	1351,43	62,50	1361,25	62,50	Fond
143	143	144	1361,25	62,50	1371,07	62,50	Fond
144	144	145	1371,07	62,50	1380,89	62,50	Fond
145	145	146	1380,89	62,50	1390,71	62,50	Fond
146	146	147	1390,71	62,50	1400,54	62,50	Fond
147	147	148	1400,54	62,50	1410,36	62,50	Fond
148	148	149	1410,36	62,50	1420,18	62,50	Fond
149	149	150	1420,18	62,50	1430,00	62,50	Fond
150	150	151	1430,00	62,50	1438,33	62,50	Fond
151	151	152	1438,33	62,50	1446,67	62,50	Fond
152	152	153	1446,67	62,50	1455,00	62,50	Fond
153	153	154	1455,00	62,50	1463,33	62,50	Fond
154	154	155	1463,33	62,50	1471,67	62,50	Fond
155	155	156	1471,67	62,50	1480,00	62,50	Fond
156	156	157	1480,00	62,50	1488,33	62,50	Fond
157	157	158	1488,33	62,50	1496,67	62,50	Fond
158	158	159	1496,67	62,50	1505,00	62,50	Fond
159	159	160	1505,00	62,50	1513,33	62,50	Fond
160	160	161	1513,33	62,50	1521,67	62,50	Fond
161	161	162	1521,67	62,50	1530,00	62,50	Fond
162	162	163	1530,00	62,50	1539,09	62,50	Fond
163	163	164	1539,09	62,50	1548,18	62,50	Fond
164	164	165	1548,18	62,50	1557,27	62,50	Fond
165	165	166	1557,27	62,50	1566,36	62,50	Fond
166	166	167	1566,36	62,50	1575,45	62,50	Fond
167	167	168	1575,45	62,50	1584,55	62,50	Fond
168	168	169	1584,55	62,50	1593,64	62,50	Fond
169	169	170	1593,64	62,50	1602,73	62,50	Fond
170	170	171	1602,73	62,50	1611,82	62,50	Fond
171	171	172	1611,82	62,50	1620,91	62,50	Fond
172	172	173	1620,91	62,50	1630,00	62,50	Fond
173	18	349	150,00	62,50	150,00	71,43	PiedL
174	349	350	150,00	71,43	150,00	80,36	PiedL
175	350	351	150,00	80,36	150,00	89,29	PiedL
176	351	352	150,00	89,29	150,00	98,21	PiedL
177	352	353	150,00	98,21	150,00	107,14	PiedL
178	353	354	150,00	107,14	150,00	116,07	PiedL
179	354	355	150,00	116,07	150,00	125,00	PiedL
180	355	356	150,00	125,00	150,00	134,60	PiedL
181	356	357	150,00	134,60	150,00	144,20	PiedL
182	357	358	150,00	144,20	150,00	153,79	PiedL
183	358	359	150,00	153,79	150,00	163,39	PiedL
184	359	360	150,00	163,39	150,00	172,99	PiedL
185	360	361	150,00	172,99	150,00	182,59	PiedL
186	361	362	150,00	182,59	150,00	192,19	PiedL
187	362	363	150,00	192,19	150,00	201,79	PiedL
188	363	364	150,00	201,79	150,00	211,38	PiedL
189	364	365	150,00	211,38	150,00	220,98	PiedL
190	365	366	150,00	220,98	150,00	230,58	PiedL
191	366	367	150,00	230,58	150,00	240,18	PiedL
192	367	368	150,00	240,18	150,00	249,78	PiedL
193	368	369	150,00	249,78	150,00	259,38	PiedL
194	369	370	150,00	259,38	150,00	268,97	PiedL
195	370	371	150,00	268,97	150,00	278,57	PiedL
196	371	372	150,00	278,57	150,00	288,17	PiedL
197	372	373	150,00	288,17	150,00	297,77	PiedL
198	373	374	150,00	297,77	150,00	307,37	PiedL
199	374	375	150,00	307,37	150,00	316,96	PiedL
200	375	376	150,00	316,96	150,00	326,56	PiedL
201	376	377	150,00	326,56	150,00	336,16	PiedL
202	377	378	150,00	336,16	150,00	345,76	PiedL
203	378	379	150,00	345,76	150,00	355,36	PiedL
204	379	380	150,00	355,36	150,00	364,96	PiedL
205	380	381	150,00	364,96	150,00	374,55	PiedL
206	381	382	150,00	374,55	150,00	384,15	PiedL
207	382	383	150,00	384,15	150,00	393,75	PiedL
208	383	384	150,00	393,75	150,00	403,45	PiedL
209	384	385	150,00	403,45	150,00	413,15	PiedL
210	385	386	150,00	413,15	150,00	422,84	PiedL

211	386	387	150,00	422,84	150,00	432,54	PiedL
212	387	388	150,00	432,54	150,00	442,24	PiedL
213	388	389	150,00	442,24	150,00	451,94	PiedL
214	389	390	150,00	451,94	150,00	461,64	PiedL
215	390	391	150,00	461,64	150,00	471,34	PiedL
216	391	392	150,00	471,34	150,00	481,03	PiedL
217	392	393	150,00	481,03	150,00	490,73	PiedL
218	393	394	150,00	490,73	150,00	500,43	PiedL
219	394	395	150,00	500,43	150,00	510,13	PiedL
220	395	396	150,00	510,13	150,00	519,83	PiedL
221	396	397	150,00	519,83	150,00	529,53	PiedL
222	397	398	150,00	529,53	150,00	539,22	PiedL
223	398	399	150,00	539,22	150,00	548,92	PiedL
224	399	400	150,00	548,92	150,00	558,62	PiedL
225	400	401	150,00	558,62	150,00	568,32	PiedL
226	401	402	150,00	568,32	150,00	578,02	PiedL
227	402	403	150,00	578,02	150,00	587,72	PiedL
228	403	404	150,00	587,72	150,00	597,41	PiedL
229	404	405	150,00	597,41	150,00	607,11	PiedL
230	405	406	150,00	607,11	150,00	616,81	PiedL
231	406	407	150,00	616,81	150,00	626,51	PiedL
232	407	408	150,00	626,51	150,00	636,21	PiedL
233	408	409	150,00	636,21	150,00	645,91	PiedL
234	409	410	150,00	645,91	150,00	655,60	PiedL
235	410	411	150,00	655,60	150,00	665,30	PiedL
236	411	412	150,00	665,30	150,00	675,00	PiedL
237	412	413	150,00	675,00	150,00	683,33	PiedL
238	413	414	150,00	683,33	150,00	691,67	PiedL
239	414	415	150,00	691,67	150,00	700,00	PiedL
240	415	416	150,00	700,00	150,00	708,33	PiedL
241	416	417	150,00	708,33	150,00	716,67	PiedL
242	417	692	150,00	716,67	150,00	725,00	PiedL
243	87	487	815,00	62,50	815,00	72,24	PiedC
244	487	488	815,00	72,24	815,00	81,99	PiedC
245	488	489	815,00	81,99	815,00	91,73	PiedC
246	489	490	815,00	91,73	815,00	101,47	PiedC
247	490	491	815,00	101,47	815,00	111,21	PiedC
248	491	492	815,00	111,21	815,00	120,96	PiedC
249	492	493	815,00	120,96	815,00	130,70	PiedC
250	493	494	815,00	130,70	815,00	140,44	PiedC
251	494	495	815,00	140,44	815,00	150,18	PiedC
252	495	496	815,00	150,18	815,00	159,93	PiedC
253	496	497	815,00	159,93	815,00	169,67	PiedC
254	497	498	815,00	169,67	815,00	179,41	PiedC
255	498	499	815,00	179,41	815,00	189,15	PiedC
256	499	500	815,00	189,15	815,00	198,90	PiedC
257	500	501	815,00	198,90	815,00	208,64	PiedC
258	501	502	815,00	208,64	815,00	218,38	PiedC
259	502	503	815,00	218,38	815,00	228,13	PiedC
260	503	504	815,00	228,13	815,00	237,87	PiedC
261	504	505	815,00	237,87	815,00	247,61	PiedC
262	505	506	815,00	247,61	815,00	257,35	PiedC
263	506	507	815,00	257,35	815,00	267,10	PiedC
264	507	508	815,00	267,10	815,00	276,84	PiedC
265	508	509	815,00	276,84	815,00	286,58	PiedC
266	509	510	815,00	286,58	815,00	296,32	PiedC
267	510	511	815,00	296,32	815,00	306,07	PiedC
268	511	512	815,00	306,07	815,00	315,81	PiedC
269	512	513	815,00	315,81	815,00	325,55	PiedC
270	513	514	815,00	325,55	815,00	335,29	PiedC
271	514	515	815,00	335,29	815,00	345,04	PiedC
272	515	516	815,00	345,04	815,00	354,78	PiedC
273	516	517	815,00	354,78	815,00	364,52	PiedC
274	517	518	815,00	364,52	815,00	374,26	PiedC
275	518	519	815,00	374,26	815,00	384,01	PiedC
276	519	520	815,00	384,01	815,00	393,75	PiedC
277	520	521	815,00	393,75	815,00	403,49	PiedC
278	521	522	815,00	403,49	815,00	413,24	PiedC
279	522	523	815,00	413,24	815,00	422,98	PiedC
280	523	524	815,00	422,98	815,00	432,72	PiedC
281	524	525	815,00	432,72	815,00	442,46	PiedC
282	525	526	815,00	442,46	815,00	452,21	PiedC
283	526	527	815,00	452,21	815,00	461,95	PiedC
284	527	528	815,00	461,95	815,00	471,69	PiedC
285	528	529	815,00	471,69	815,00	481,43	PiedC
286	529	530	815,00	481,43	815,00	491,18	PiedC
287	530	531	815,00	491,18	815,00	500,92	PiedC

288	531	532	815,00	500,92	815,00	510,66	PiedC
289	532	533	815,00	510,66	815,00	520,40	PiedC
290	533	534	815,00	520,40	815,00	530,15	PiedC
291	534	535	815,00	530,15	815,00	539,89	PiedC
292	535	536	815,00	539,89	815,00	549,63	PiedC
293	536	537	815,00	549,63	815,00	559,38	PiedC
294	537	538	815,00	559,38	815,00	569,12	PiedC
295	538	539	815,00	569,12	815,00	578,86	PiedC
296	539	540	815,00	578,86	815,00	588,60	PiedC
297	540	541	815,00	588,60	815,00	598,35	PiedC
298	541	542	815,00	598,35	815,00	608,09	PiedC
299	542	543	815,00	608,09	815,00	617,83	PiedC
300	543	544	815,00	617,83	815,00	627,57	PiedC
301	544	545	815,00	627,57	815,00	637,32	PiedC
302	545	546	815,00	637,32	815,00	647,06	PiedC
303	546	547	815,00	647,06	815,00	656,80	PiedC
304	547	548	815,00	656,80	815,00	666,54	PiedC
305	548	549	815,00	666,54	815,00	676,29	PiedC
306	549	550	815,00	676,29	815,00	686,03	PiedC
307	550	551	815,00	686,03	815,00	695,77	PiedC
308	551	552	815,00	695,77	815,00	705,51	PiedC
309	552	553	815,00	705,51	815,00	715,26	PiedC
310	553	727	815,00	715,26	815,00	725,00	PiedC
311	156	554	1480,00	62,50	1480,00	71,43	PiedR
312	554	555	1480,00	71,43	1480,00	80,36	PiedR
313	555	556	1480,00	80,36	1480,00	89,29	PiedR
314	556	557	1480,00	89,29	1480,00	98,21	PiedR
315	557	558	1480,00	98,21	1480,00	107,14	PiedR
316	558	559	1480,00	107,14	1480,00	116,07	PiedR
317	559	560	1480,00	116,07	1480,00	125,00	PiedR
318	560	561	1480,00	125,00	1480,00	134,60	PiedR
319	561	562	1480,00	134,60	1480,00	144,20	PiedR
320	562	563	1480,00	144,20	1480,00	153,79	PiedR
321	563	564	1480,00	153,79	1480,00	163,39	PiedR
322	564	565	1480,00	163,39	1480,00	172,99	PiedR
323	565	566	1480,00	172,99	1480,00	182,59	PiedR
324	566	567	1480,00	182,59	1480,00	192,19	PiedR
325	567	568	1480,00	192,19	1480,00	201,79	PiedR
326	568	569	1480,00	201,79	1480,00	211,38	PiedR
327	569	570	1480,00	211,38	1480,00	220,98	PiedR
328	570	571	1480,00	220,98	1480,00	230,58	PiedR
329	571	572	1480,00	230,58	1480,00	240,18	PiedR
330	572	573	1480,00	240,18	1480,00	249,78	PiedR
331	573	574	1480,00	249,78	1480,00	259,38	PiedR
332	574	575	1480,00	259,38	1480,00	268,97	PiedR
333	575	576	1480,00	268,97	1480,00	278,57	PiedR
334	576	577	1480,00	278,57	1480,00	288,17	PiedR
335	577	578	1480,00	288,17	1480,00	297,77	PiedR
336	578	579	1480,00	297,77	1480,00	307,37	PiedR
337	579	580	1480,00	307,37	1480,00	316,96	PiedR
338	580	581	1480,00	316,96	1480,00	326,56	PiedR
339	581	582	1480,00	326,56	1480,00	336,16	PiedR
340	582	583	1480,00	336,16	1480,00	345,76	PiedR
341	583	584	1480,00	345,76	1480,00	355,36	PiedR
342	584	585	1480,00	355,36	1480,00	364,96	PiedR
343	585	586	1480,00	364,96	1480,00	374,55	PiedR
344	586	587	1480,00	374,55	1480,00	384,15	PiedR
345	587	588	1480,00	384,15	1480,00	393,75	PiedR
346	588	589	1480,00	393,75	1480,00	403,45	PiedR
347	589	590	1480,00	403,45	1480,00	413,15	PiedR
348	590	591	1480,00	413,15	1480,00	422,84	PiedR
349	591	592	1480,00	422,84	1480,00	432,54	PiedR
350	592	593	1480,00	432,54	1480,00	442,24	PiedR
351	593	594	1480,00	442,24	1480,00	451,94	PiedR
352	594	595	1480,00	451,94	1480,00	461,64	PiedR
353	595	596	1480,00	461,64	1480,00	471,34	PiedR
354	596	597	1480,00	471,34	1480,00	481,03	PiedR
355	597	598	1480,00	481,03	1480,00	490,73	PiedR
356	598	599	1480,00	490,73	1480,00	500,43	PiedR
357	599	600	1480,00	500,43	1480,00	510,13	PiedR
358	600	601	1480,00	510,13	1480,00	519,83	PiedR
359	601	602	1480,00	519,83	1480,00	529,53	PiedR
360	602	603	1480,00	529,53	1480,00	539,22	PiedR
361	603	604	1480,00	539,22	1480,00	548,92	PiedR
362	604	605	1480,00	548,92	1480,00	558,62	PiedR
363	605	606	1480,00	558,62	1480,00	568,32	PiedR
364	606	607	1480,00	568,32	1480,00	578,02	PiedR

365	607	608	1480,00	578,02	1480,00	587,72	PiedR
366	608	609	1480,00	587,72	1480,00	597,41	PiedR
367	609	610	1480,00	597,41	1480,00	607,11	PiedR
368	610	611	1480,00	607,11	1480,00	616,81	PiedR
369	611	612	1480,00	616,81	1480,00	626,51	PiedR
370	612	613	1480,00	626,51	1480,00	636,21	PiedR
371	613	614	1480,00	636,21	1480,00	645,91	PiedR
372	614	615	1480,00	645,91	1480,00	655,60	PiedR
373	615	616	1480,00	655,60	1480,00	665,30	PiedR
374	616	617	1480,00	665,30	1480,00	675,00	PiedR
375	617	618	1480,00	675,00	1480,00	683,33	PiedR
376	618	619	1480,00	683,33	1480,00	691,67	PiedR
377	619	620	1480,00	691,67	1480,00	700,00	PiedR
378	620	621	1480,00	700,00	1480,00	708,33	PiedR
379	621	622	1480,00	708,33	1480,00	716,67	PiedR
380	622	762	1480,00	716,67	1480,00	725,00	PiedR
381	692	693	150,00	725,00	166,67	725,00	Trav
382	693	694	166,67	725,00	183,33	725,00	Trav
383	694	695	183,33	725,00	200,00	725,00	Trav
384	695	696	200,00	725,00	219,64	725,00	Trav
385	696	697	219,64	725,00	239,29	725,00	Trav
386	697	698	239,29	725,00	258,93	725,00	Trav
387	698	699	258,93	725,00	278,57	725,00	Trav
388	699	700	278,57	725,00	298,21	725,00	Trav
389	700	701	298,21	725,00	317,86	725,00	Trav
390	701	702	317,86	725,00	337,50	725,00	Trav
391	702	703	337,50	725,00	357,14	725,00	Trav
392	703	704	357,14	725,00	376,79	725,00	Trav
393	704	705	376,79	725,00	396,43	725,00	Trav
394	705	706	396,43	725,00	416,07	725,00	Trav
395	706	707	416,07	725,00	435,71	725,00	Trav
396	707	708	435,71	725,00	455,36	725,00	Trav
397	708	709	455,36	725,00	475,00	725,00	Trav
398	709	710	475,00	725,00	494,64	725,00	Trav
399	710	711	494,64	725,00	514,29	725,00	Trav
400	711	712	514,29	725,00	533,93	725,00	Trav
401	712	713	533,93	725,00	553,57	725,00	Trav
402	713	714	553,57	725,00	573,21	725,00	Trav
403	714	715	573,21	725,00	592,86	725,00	Trav
404	715	716	592,86	725,00	612,50	725,00	Trav
405	716	717	612,50	725,00	632,14	725,00	Trav
406	717	718	632,14	725,00	651,79	725,00	Trav
407	718	719	651,79	725,00	671,43	725,00	Trav
408	719	720	671,43	725,00	691,07	725,00	Trav
409	720	721	691,07	725,00	710,71	725,00	Trav
410	721	722	710,71	725,00	730,36	725,00	Trav
411	722	723	730,36	725,00	750,00	725,00	Trav
412	723	724	750,00	725,00	766,25	725,00	Trav
413	724	725	766,25	725,00	782,50	725,00	Trav
414	725	726	782,50	725,00	798,75	725,00	Trav
415	726	727	798,75	725,00	815,00	725,00	Trav
416	727	728	815,00	725,00	831,25	725,00	Trav
417	728	729	831,25	725,00	847,50	725,00	Trav
418	729	730	847,50	725,00	863,75	725,00	Trav
419	730	731	863,75	725,00	880,00	725,00	Trav
420	731	732	880,00	725,00	899,64	725,00	Trav
421	732	733	899,64	725,00	919,29	725,00	Trav
422	733	734	919,29	725,00	938,93	725,00	Trav
423	734	735	938,93	725,00	958,57	725,00	Trav
424	735	736	958,57	725,00	978,21	725,00	Trav
425	736	737	978,21	725,00	997,86	725,00	Trav
426	737	738	997,86	725,00	1017,50	725,00	Trav
427	738	739	1017,50	725,00	1037,14	725,00	Trav
428	739	740	1037,14	725,00	1056,79	725,00	Trav
429	740	741	1056,79	725,00	1076,43	725,00	Trav
430	741	742	1076,43	725,00	1096,07	725,00	Trav
431	742	743	1096,07	725,00	1115,71	725,00	Trav
432	743	744	1115,71	725,00	1135,36	725,00	Trav
433	744	745	1135,36	725,00	1155,00	725,00	Trav
434	745	746	1155,00	725,00	1174,64	725,00	Trav
435	746	747	1174,64	725,00	1194,29	725,00	Trav
436	747	748	1194,29	725,00	1213,93	725,00	Trav
437	748	749	1213,93	725,00	1233,57	725,00	Trav
438	749	750	1233,57	725,00	1253,21	725,00	Trav
439	750	751	1253,21	725,00	1272,86	725,00	Trav
440	751	752	1272,86	725,00	1292,50	725,00	Trav
441	752	753	1292,50	725,00	1312,14	725,00	Trav

442	753	754	1312,14	725,00	1331,79	725,00	Trav
443	754	755	1331,79	725,00	1351,43	725,00	Trav
444	755	756	1351,43	725,00	1371,07	725,00	Trav
445	756	757	1371,07	725,00	1390,71	725,00	Trav
446	757	758	1390,71	725,00	1410,36	725,00	Trav
447	758	759	1410,36	725,00	1430,00	725,00	Trav
448	759	760	1430,00	725,00	1446,67	725,00	Trav
449	760	761	1446,67	725,00	1463,33	725,00	Trav
450	761	762	1463,33	725,00	1480,00	725,00	Trav
451	1	174	0,00	62,50	0,00	-37,50	MollaF
452	2	175	9,09	62,50	9,09	-37,50	MollaF
453	3	176	18,18	62,50	18,18	-37,50	MollaF
454	4	177	27,27	62,50	27,27	-37,50	MollaF
455	5	178	36,36	62,50	36,36	-37,50	MollaF
456	6	179	45,45	62,50	45,45	-37,50	MollaF
457	7	180	54,55	62,50	54,55	-37,50	MollaF
458	8	181	63,64	62,50	63,64	-37,50	MollaF
459	9	182	72,73	62,50	72,73	-37,50	MollaF
460	10	183	81,82	62,50	81,82	-37,50	MollaF
461	11	184	90,91	62,50	90,91	-37,50	MollaF
462	12	185	100,00	62,50	100,00	-37,50	MollaF
463	13	186	108,33	62,50	108,33	-37,50	MollaF
464	14	187	116,67	62,50	116,67	-37,50	MollaF
465	15	188	125,00	62,50	125,00	-37,50	MollaF
466	16	189	133,33	62,50	133,33	-37,50	MollaF
467	17	190	141,67	62,50	141,67	-37,50	MollaF
468	18	191	150,00	62,50	150,00	-37,50	MollaF
469	19	192	158,33	62,50	158,33	-37,50	MollaF
470	20	193	166,67	62,50	166,67	-37,50	MollaF
471	21	194	175,00	62,50	175,00	-37,50	MollaF
472	22	195	183,33	62,50	183,33	-37,50	MollaF
473	23	196	191,67	62,50	191,67	-37,50	MollaF
474	24	197	200,00	62,50	200,00	-37,50	MollaF
475	25	198	209,82	62,50	209,82	-37,50	MollaF
476	26	199	219,64	62,50	219,64	-37,50	MollaF
477	27	200	229,46	62,50	229,46	-37,50	MollaF
478	28	201	239,29	62,50	239,29	-37,50	MollaF
479	29	202	249,11	62,50	249,11	-37,50	MollaF
480	30	203	258,93	62,50	258,93	-37,50	MollaF
481	31	204	268,75	62,50	268,75	-37,50	MollaF
482	32	205	278,57	62,50	278,57	-37,50	MollaF
483	33	206	288,39	62,50	288,39	-37,50	MollaF
484	34	207	298,21	62,50	298,21	-37,50	MollaF
485	35	208	308,04	62,50	308,04	-37,50	MollaF
486	36	209	317,86	62,50	317,86	-37,50	MollaF
487	37	210	327,68	62,50	327,68	-37,50	MollaF
488	38	211	337,50	62,50	337,50	-37,50	MollaF
489	39	212	347,32	62,50	347,32	-37,50	MollaF
490	40	213	357,14	62,50	357,14	-37,50	MollaF
491	41	214	366,96	62,50	366,96	-37,50	MollaF
492	42	215	376,79	62,50	376,79	-37,50	MollaF
493	43	216	386,61	62,50	386,61	-37,50	MollaF
494	44	217	396,43	62,50	396,43	-37,50	MollaF
495	45	218	406,25	62,50	406,25	-37,50	MollaF
496	46	219	416,07	62,50	416,07	-37,50	MollaF
497	47	220	425,89	62,50	425,89	-37,50	MollaF
498	48	221	435,71	62,50	435,71	-37,50	MollaF
499	49	222	445,54	62,50	445,54	-37,50	MollaF
500	50	223	455,36	62,50	455,36	-37,50	MollaF
501	51	224	465,18	62,50	465,18	-37,50	MollaF
502	52	225	475,00	62,50	475,00	-37,50	MollaF
503	53	226	484,82	62,50	484,82	-37,50	MollaF
504	54	227	494,64	62,50	494,64	-37,50	MollaF
505	55	228	504,46	62,50	504,46	-37,50	MollaF
506	56	229	514,29	62,50	514,29	-37,50	MollaF
507	57	230	524,11	62,50	524,11	-37,50	MollaF
508	58	231	533,93	62,50	533,93	-37,50	MollaF
509	59	232	543,75	62,50	543,75	-37,50	MollaF
510	60	233	553,57	62,50	553,57	-37,50	MollaF
511	61	234	563,39	62,50	563,39	-37,50	MollaF
512	62	235	573,21	62,50	573,21	-37,50	MollaF
513	63	236	583,04	62,50	583,04	-37,50	MollaF
514	64	237	592,86	62,50	592,86	-37,50	MollaF
515	65	238	602,68	62,50	602,68	-37,50	MollaF
516	66	239	612,50	62,50	612,50	-37,50	MollaF
517	67	240	622,32	62,50	622,32	-37,50	MollaF
518	68	241	632,14	62,50	632,14	-37,50	MollaF

519	69	242	641,96	62,50	641,96	-37,50	MollaF
520	70	243	651,79	62,50	651,79	-37,50	MollaF
521	71	244	661,61	62,50	661,61	-37,50	MollaF
522	72	245	671,43	62,50	671,43	-37,50	MollaF
523	73	246	681,25	62,50	681,25	-37,50	MollaF
524	74	247	691,07	62,50	691,07	-37,50	MollaF
525	75	248	700,89	62,50	700,89	-37,50	MollaF
526	76	249	710,71	62,50	710,71	-37,50	MollaF
527	77	250	720,54	62,50	720,54	-37,50	MollaF
528	78	251	730,36	62,50	730,36	-37,50	MollaF
529	79	252	740,18	62,50	740,18	-37,50	MollaF
530	80	253	750,00	62,50	750,00	-37,50	MollaF
531	81	254	759,29	62,50	759,29	-37,50	MollaF
532	82	255	768,57	62,50	768,57	-37,50	MollaF
533	83	256	777,86	62,50	777,86	-37,50	MollaF
534	84	257	787,14	62,50	787,14	-37,50	MollaF
535	85	258	796,43	62,50	796,43	-37,50	MollaF
536	86	259	805,71	62,50	805,71	-37,50	MollaF
537	87	260	815,00	62,50	815,00	-37,50	MollaF
538	88	261	824,29	62,50	824,29	-37,50	MollaF
539	89	262	833,57	62,50	833,57	-37,50	MollaF
540	90	263	842,86	62,50	842,86	-37,50	MollaF
541	91	264	852,14	62,50	852,14	-37,50	MollaF
542	92	265	861,43	62,50	861,43	-37,50	MollaF
543	93	266	870,71	62,50	870,71	-37,50	MollaF
544	94	267	880,00	62,50	880,00	-37,50	MollaF
545	95	268	889,82	62,50	889,82	-37,50	MollaF
546	96	269	899,64	62,50	899,64	-37,50	MollaF
547	97	270	909,46	62,50	909,46	-37,50	MollaF
548	98	271	919,29	62,50	919,29	-37,50	MollaF
549	99	272	929,11	62,50	929,11	-37,50	MollaF
550	100	273	938,93	62,50	938,93	-37,50	MollaF
551	101	274	948,75	62,50	948,75	-37,50	MollaF
552	102	275	958,57	62,50	958,57	-37,50	MollaF
553	103	276	968,39	62,50	968,39	-37,50	MollaF
554	104	277	978,21	62,50	978,21	-37,50	MollaF
555	105	278	988,04	62,50	988,04	-37,50	MollaF
556	106	279	997,86	62,50	997,86	-37,50	MollaF
557	107	280	1007,68	62,50	1007,68	-37,50	MollaF
558	108	281	1017,50	62,50	1017,50	-37,50	MollaF
559	109	282	1027,32	62,50	1027,32	-37,50	MollaF
560	110	283	1037,14	62,50	1037,14	-37,50	MollaF
561	111	284	1046,96	62,50	1046,96	-37,50	MollaF
562	112	285	1056,79	62,50	1056,79	-37,50	MollaF
563	113	286	1066,61	62,50	1066,61	-37,50	MollaF
564	114	287	1076,43	62,50	1076,43	-37,50	MollaF
565	115	288	1086,25	62,50	1086,25	-37,50	MollaF
566	116	289	1096,07	62,50	1096,07	-37,50	MollaF
567	117	290	1105,89	62,50	1105,89	-37,50	MollaF
568	118	291	1115,71	62,50	1115,71	-37,50	MollaF
569	119	292	1125,54	62,50	1125,54	-37,50	MollaF
570	120	293	1135,36	62,50	1135,36	-37,50	MollaF
571	121	294	1145,18	62,50	1145,18	-37,50	MollaF
572	122	295	1155,00	62,50	1155,00	-37,50	MollaF
573	123	296	1164,82	62,50	1164,82	-37,50	MollaF
574	124	297	1174,64	62,50	1174,64	-37,50	MollaF
575	125	298	1184,46	62,50	1184,46	-37,50	MollaF
576	126	299	1194,29	62,50	1194,29	-37,50	MollaF
577	127	300	1204,11	62,50	1204,11	-37,50	MollaF
578	128	301	1213,93	62,50	1213,93	-37,50	MollaF
579	129	302	1223,75	62,50	1223,75	-37,50	MollaF
580	130	303	1233,57	62,50	1233,57	-37,50	MollaF
581	131	304	1243,39	62,50	1243,39	-37,50	MollaF
582	132	305	1253,21	62,50	1253,21	-37,50	MollaF
583	133	306	1263,04	62,50	1263,04	-37,50	MollaF
584	134	307	1272,86	62,50	1272,86	-37,50	MollaF
585	135	308	1282,68	62,50	1282,68	-37,50	MollaF
586	136	309	1292,50	62,50	1292,50	-37,50	MollaF
587	137	310	1302,32	62,50	1302,32	-37,50	MollaF
588	138	311	1312,14	62,50	1312,14	-37,50	MollaF
589	139	312	1321,96	62,50	1321,96	-37,50	MollaF
590	140	313	1331,79	62,50	1331,79	-37,50	MollaF
591	141	314	1341,61	62,50	1341,61	-37,50	MollaF
592	142	315	1351,43	62,50	1351,43	-37,50	MollaF
593	143	316	1361,25	62,50	1361,25	-37,50	MollaF
594	144	317	1371,07	62,50	1371,07	-37,50	MollaF
595	145	318	1380,89	62,50	1380,89	-37,50	MollaF

596	146	319	1390,71	62,50	1390,71	-37,50	MollaF
597	147	320	1400,54	62,50	1400,54	-37,50	MollaF
598	148	321	1410,36	62,50	1410,36	-37,50	MollaF
599	149	322	1420,18	62,50	1420,18	-37,50	MollaF
600	150	323	1430,00	62,50	1430,00	-37,50	MollaF
601	151	324	1438,33	62,50	1438,33	-37,50	MollaF
602	152	325	1446,67	62,50	1446,67	-37,50	MollaF
603	153	326	1455,00	62,50	1455,00	-37,50	MollaF
604	154	327	1463,33	62,50	1463,33	-37,50	MollaF
605	155	328	1471,67	62,50	1471,67	-37,50	MollaF
606	156	329	1480,00	62,50	1480,00	-37,50	MollaF
607	157	330	1488,33	62,50	1488,33	-37,50	MollaF
608	158	331	1496,67	62,50	1496,67	-37,50	MollaF
609	159	332	1505,00	62,50	1505,00	-37,50	MollaF
610	160	333	1513,33	62,50	1513,33	-37,50	MollaF
611	161	334	1521,67	62,50	1521,67	-37,50	MollaF
612	162	335	1530,00	62,50	1530,00	-37,50	MollaF
613	163	336	1539,09	62,50	1539,09	-37,50	MollaF
614	164	337	1548,18	62,50	1548,18	-37,50	MollaF
615	165	338	1557,27	62,50	1557,27	-37,50	MollaF
616	166	339	1566,36	62,50	1566,36	-37,50	MollaF
617	167	340	1575,45	62,50	1575,45	-37,50	MollaF
618	168	341	1584,55	62,50	1584,55	-37,50	MollaF
619	169	342	1593,64	62,50	1593,64	-37,50	MollaF
620	170	343	1602,73	62,50	1602,73	-37,50	MollaF
621	171	344	1611,82	62,50	1611,82	-37,50	MollaF
622	172	345	1620,91	62,50	1620,91	-37,50	MollaF
623	173	346	1630,00	62,50	1630,00	-37,50	MollaF
624	1	347	0,00	62,50	-100,00	62,50	MollaPL
625	349	418	150,00	71,43	50,00	71,43	MollaPL
626	350	419	150,00	80,36	50,00	80,36	MollaPL
627	351	420	150,00	89,29	50,00	89,29	MollaPL
628	352	421	150,00	98,21	50,00	98,21	MollaPL
629	353	422	150,00	107,14	50,00	107,14	MollaPL
630	354	423	150,00	116,07	50,00	116,07	MollaPL
631	355	424	150,00	125,00	50,00	125,00	MollaPL
632	356	425	150,00	134,60	50,00	134,60	MollaPL
633	357	426	150,00	144,20	50,00	144,20	MollaPL
634	358	427	150,00	153,79	50,00	153,79	MollaPL
635	359	428	150,00	163,39	50,00	163,39	MollaPL
636	360	429	150,00	172,99	50,00	172,99	MollaPL
637	361	430	150,00	182,59	50,00	182,59	MollaPL
638	362	431	150,00	192,19	50,00	192,19	MollaPL
639	363	432	150,00	201,79	50,00	201,79	MollaPL
640	364	433	150,00	211,38	50,00	211,38	MollaPL
641	365	434	150,00	220,98	50,00	220,98	MollaPL
642	366	435	150,00	230,58	50,00	230,58	MollaPL
643	367	436	150,00	240,18	50,00	240,18	MollaPL
644	368	437	150,00	249,78	50,00	249,78	MollaPL
645	369	438	150,00	259,38	50,00	259,38	MollaPL
646	370	439	150,00	268,97	50,00	268,97	MollaPL
647	371	440	150,00	278,57	50,00	278,57	MollaPL
648	372	441	150,00	288,17	50,00	288,17	MollaPL
649	373	442	150,00	297,77	50,00	297,77	MollaPL
650	374	443	150,00	307,37	50,00	307,37	MollaPL
651	375	444	150,00	316,96	50,00	316,96	MollaPL
652	376	445	150,00	326,56	50,00	326,56	MollaPL
653	377	446	150,00	336,16	50,00	336,16	MollaPL
654	378	447	150,00	345,76	50,00	345,76	MollaPL
655	379	448	150,00	355,36	50,00	355,36	MollaPL
656	380	449	150,00	364,96	50,00	364,96	MollaPL
657	381	450	150,00	374,55	50,00	374,55	MollaPL
658	382	451	150,00	384,15	50,00	384,15	MollaPL
659	383	452	150,00	393,75	50,00	393,75	MollaPL
660	384	453	150,00	403,45	50,00	403,45	MollaPL
661	385	454	150,00	413,15	50,00	413,15	MollaPL
662	386	455	150,00	422,84	50,00	422,84	MollaPL
663	387	456	150,00	432,54	50,00	432,54	MollaPL
664	388	457	150,00	442,24	50,00	442,24	MollaPL
665	389	458	150,00	451,94	50,00	451,94	MollaPL
666	390	459	150,00	461,64	50,00	461,64	MollaPL
667	391	460	150,00	471,34	50,00	471,34	MollaPL
668	392	461	150,00	481,03	50,00	481,03	MollaPL
669	393	462	150,00	490,73	50,00	490,73	MollaPL
670	394	463	150,00	500,43	50,00	500,43	MollaPL
671	395	464	150,00	510,13	50,00	510,13	MollaPL
672	396	465	150,00	519,83	50,00	519,83	MollaPL

673	397	466	150,00	529,53	50,00	529,53	MollaPL
674	398	467	150,00	539,22	50,00	539,22	MollaPL
675	399	468	150,00	548,92	50,00	548,92	MollaPL
676	400	469	150,00	558,62	50,00	558,62	MollaPL
677	401	470	150,00	568,32	50,00	568,32	MollaPL
678	402	471	150,00	578,02	50,00	578,02	MollaPL
679	403	472	150,00	587,72	50,00	587,72	MollaPL
680	404	473	150,00	597,41	50,00	597,41	MollaPL
681	405	474	150,00	607,11	50,00	607,11	MollaPL
682	406	475	150,00	616,81	50,00	616,81	MollaPL
683	407	476	150,00	626,51	50,00	626,51	MollaPL
684	408	477	150,00	636,21	50,00	636,21	MollaPL
685	409	478	150,00	645,91	50,00	645,91	MollaPL
686	410	479	150,00	655,60	50,00	655,60	MollaPL
687	411	480	150,00	665,30	50,00	665,30	MollaPL
688	412	481	150,00	675,00	50,00	675,00	MollaPL
689	413	482	150,00	683,33	50,00	683,33	MollaPL
690	414	483	150,00	691,67	50,00	691,67	MollaPL
691	415	484	150,00	700,00	50,00	700,00	MollaPL
692	416	485	150,00	708,33	50,00	708,33	MollaPL
693	417	486	150,00	716,67	50,00	716,67	MollaPL
694	692	763	150,00	725,00	50,00	725,00	MollaPL
695	173	348	1630,00	62,50	1730,00	62,50	MollaPR
696	554	623	1480,00	71,43	1580,00	71,43	MollaPR
697	555	624	1480,00	80,36	1580,00	80,36	MollaPR
698	556	625	1480,00	89,29	1580,00	89,29	MollaPR
699	557	626	1480,00	98,21	1580,00	98,21	MollaPR
700	558	627	1480,00	107,14	1580,00	107,14	MollaPR
701	559	628	1480,00	116,07	1580,00	116,07	MollaPR
702	560	629	1480,00	125,00	1580,00	125,00	MollaPR
703	561	630	1480,00	134,60	1580,00	134,60	MollaPR
704	562	631	1480,00	144,20	1580,00	144,20	MollaPR
705	563	632	1480,00	153,79	1580,00	153,79	MollaPR
706	564	633	1480,00	163,39	1580,00	163,39	MollaPR
707	565	634	1480,00	172,99	1580,00	172,99	MollaPR
708	566	635	1480,00	182,59	1580,00	182,59	MollaPR
709	567	636	1480,00	192,19	1580,00	192,19	MollaPR
710	568	637	1480,00	201,79	1580,00	201,79	MollaPR
711	569	638	1480,00	211,38	1580,00	211,38	MollaPR
712	570	639	1480,00	220,98	1580,00	220,98	MollaPR
713	571	640	1480,00	230,58	1580,00	230,58	MollaPR
714	572	641	1480,00	240,18	1580,00	240,18	MollaPR
715	573	642	1480,00	249,78	1580,00	249,78	MollaPR
716	574	643	1480,00	259,38	1580,00	259,38	MollaPR
717	575	644	1480,00	268,97	1580,00	268,97	MollaPR
718	576	645	1480,00	278,57	1580,00	278,57	MollaPR
719	577	646	1480,00	288,17	1580,00	288,17	MollaPR
720	578	647	1480,00	297,77	1580,00	297,77	MollaPR
721	579	648	1480,00	307,37	1580,00	307,37	MollaPR
722	580	649	1480,00	316,96	1580,00	316,96	MollaPR
723	581	650	1480,00	326,56	1580,00	326,56	MollaPR
724	582	651	1480,00	336,16	1580,00	336,16	MollaPR
725	583	652	1480,00	345,76	1580,00	345,76	MollaPR
726	584	653	1480,00	355,36	1580,00	355,36	MollaPR
727	585	654	1480,00	364,96	1580,00	364,96	MollaPR
728	586	655	1480,00	374,55	1580,00	374,55	MollaPR
729	587	656	1480,00	384,15	1580,00	384,15	MollaPR
730	588	657	1480,00	393,75	1580,00	393,75	MollaPR
731	589	658	1480,00	403,45	1580,00	403,45	MollaPR
732	590	659	1480,00	413,15	1580,00	413,15	MollaPR
733	591	660	1480,00	422,84	1580,00	422,84	MollaPR
734	592	661	1480,00	432,54	1580,00	432,54	MollaPR
735	593	662	1480,00	442,24	1580,00	442,24	MollaPR
736	594	663	1480,00	451,94	1580,00	451,94	MollaPR
737	595	664	1480,00	461,64	1580,00	461,64	MollaPR
738	596	665	1480,00	471,34	1580,00	471,34	MollaPR
739	597	666	1480,00	481,03	1580,00	481,03	MollaPR
740	598	667	1480,00	490,73	1580,00	490,73	MollaPR
741	599	668	1480,00	500,43	1580,00	500,43	MollaPR
742	600	669	1480,00	510,13	1580,00	510,13	MollaPR
743	601	670	1480,00	519,83	1580,00	519,83	MollaPR
744	602	671	1480,00	529,53	1580,00	529,53	MollaPR
745	603	672	1480,00	539,22	1580,00	539,22	MollaPR
746	604	673	1480,00	548,92	1580,00	548,92	MollaPR
747	605	674	1480,00	558,62	1580,00	558,62	MollaPR
748	606	675	1480,00	568,32	1580,00	568,32	MollaPR
749	607	676	1480,00	578,02	1580,00	578,02	MollaPR

750	608	677	1480,00	587,72	1580,00	587,72	MollaPR
751	609	678	1480,00	597,41	1580,00	597,41	MollaPR
752	610	679	1480,00	607,11	1580,00	607,11	MollaPR
753	611	680	1480,00	616,81	1580,00	616,81	MollaPR
754	612	681	1480,00	626,51	1580,00	626,51	MollaPR
755	613	682	1480,00	636,21	1580,00	636,21	MollaPR
756	614	683	1480,00	645,91	1580,00	645,91	MollaPR
757	615	684	1480,00	655,60	1580,00	655,60	MollaPR
758	616	685	1480,00	665,30	1580,00	665,30	MollaPR
759	617	686	1480,00	675,00	1580,00	675,00	MollaPR
760	618	687	1480,00	683,33	1580,00	683,33	MollaPR
761	619	688	1480,00	691,67	1580,00	691,67	MollaPR
762	620	689	1480,00	700,00	1580,00	700,00	MollaPR
763	621	690	1480,00	708,33	1580,00	708,33	MollaPR
764	622	691	1480,00	716,67	1580,00	716,67	MollaPR
765	762	764	1480,00	725,00	1580,00	725,00	MollaPR