



COMUNE DI SANT'ANNA ARRESI
Provincia di Carbonia Iglesias
Servizio Tecnico Settore LL.PP.
Piazza Aldo Moro 1 - 09010 - SANT' ANNA ARRESI
e-mail resptecnico@comune.santannaarresi.ca.it pec.lavoripubblici.santannaarresi@pec.it
tel. 0781 9669212/218 - fax 0781 966384

BANDO DI GARA A PROCEDURA APERTA
PER LA PROGETTAZIONE DEFINITIVA -
ESECUTIVA E L'ESECUZIONE DEI LAVORI
PER LA REALIZZAZIONE
PISTA CICLABILE
DA SANT'ANNA ARRESI A PORTOPINO

COMUNE DI SANT'ANNA ARRESI

PROVINCIA DI CARBONIA IGLESIAS

BANDO DI GARA A PROCEDURA APERTA PER LA PROGETTAZIONE DEFINITIVA - ESECUTIVA E L'ESECUZIONE DEI LAVORI PER LA REALIZZAZIONE PISTA CICLABILE DA SANT'ANNA ARRESI A PORTOPINO

(art.53, comma 2, lett. c del d.lgs 12 aprile 2006, n.163)

C.I.G. 6664780E6E
CUP: C51B15000440001
CPV: 45233162-2

PROGETTO DEFINITIVO

ELABORATO

PROGETTO STRUTTURALE

D-K-01

RELAZIONE DEI CALCOLI STRUTTURALI

OFFERENTE

SI.Sca Srl
Via del Lavoro 15
08100 Nuoro

PROGETTISTI

Ing. Franco Rocca - Capogruppo

Ing. Davide Pinna - Mandante

Arch. Antonio Dejua - Mandante

Arch. Miriam Eugenia Cossu - Mandante

OP Architetti Associati
Arch. Andrea De Eccher - Mandante

Ing. Massimiliano Manis - Mandante

Arch. P. Murru - Mandante- Giovane Professionista

Geol. Giovanni A. Atzeni - Mandante

Agronomo Valerio Boi - Mandante

Archeologo Nicola Dessi - Mandante

S.I.SCA. S.r.l.

Via del Lavoro, 15 - 08100 Nuoro
P.IVA 01342650916

tel/fax 0784255069 - 0784709007 siscasrl@hotmail.com siscasrl@arubapec.it

Premessa

La presente relazione di calcolo riporta le risultanze delle verifiche strutturali relative alle opere previste in progetto, nello specifico queste possono essere così riassunte:

- Verifiche strutturali ponticello ciclo pedonale n.1 L=10.00 m
- Verifiche strutturali ponticello ciclo pedonale n.2 L=13.50 m
- Verifiche strutturali ponticello ciclo pedonale n.3 L=10.00 m

Tutte le opere sono state dimensionate secondo la NTC 2008 adottando una classe d'uso II e un tempo di ritorno pari a 50 anni. Tutte le opere sono state dimensionate considerando i carichi di servizio prescritti dalla norma, la

Nello specifico, i manufatti sopraelencati sono stati dimensionati considerando i seguenti carichi di servizio:

- I ponticelli ciclopedonali sono stati calcolati con un carico di servizio pari a 5,00 KN/mq come indicato dalla norma per i ponti di III° categoria.

I calcoli geotecnici sono stati eseguiti considerando i parametri medi derivanti dalle caratterizzazioni eseguite dal Dott. Giovanni Antonio Atzeni così come riportate nel dettaglio nei documenti specifici allegati al presente progetto.

Normative di riferimento

- Legge nr. 1086 del 05/11/1971.
Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio, normale e precompresso ed a struttura metallica.
- Legge nr. 64 del 02/02/1974.
Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche.
- D.M. LL.PP. del 11/03/1988.
Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione e il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.
- D.M. LL.PP. del 14/02/1992.
Norme tecniche per l'esecuzione delle opere in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche.
- D.M. 9 Gennaio 1996
Norme Tecniche per il calcolo, l'esecuzione ed il collaudo delle strutture in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche
- D.M. 16 Gennaio 1996
Norme Tecniche relative ai 'Criteri generali per la verifica di sicurezza delle costruzioni e dei carichi e sovraccarichi'
- D.M. 16 Gennaio 1996
Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche
- Circolare Ministero LL.PP. 15 Ottobre 1996 N. 252 AA.GG./S.T.C.
Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche di cui al D.M. 9 Gennaio 1996
- Circolare Ministero LL.PP. 10 Aprile 1997 N. 65/AA.GG.
Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche di cui al D.M. 16 Gennaio 1996
- Norme Tecniche per le Costruzioni 2008 (D.M. 14 Gennaio 2008)
- Circolare 617 del 02/02/2009
Istruzioni per l'applicazione delle Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni di cui al D.M. 14 gennaio 2008.

Altezza esterna	4,34	[m]
Larghezza esterna	10,40	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	1,60	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	1,60	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,40	[m]
Spessore piedritto destro	0,40	[m]
Spessore fondazione	0,40	[m]
Spessore traverso	0,40	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	sovrastuttura	
Spessore dello strato	0,20	[m]
Peso di volume	2000,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2000,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	30,00	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ²]

Strato di rinfiacco

Descrizione	Terreno di rinfiacco	
Peso di volume	1800,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2000,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	27,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	18,00	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ²]
Costante di Winkler	1,00	[kg/cm ² /cm]

Strato di base

Descrizione	Terreno di base	
Peso di volume	1800,00	[kg/mc]
Peso di volume saturo	2000,00	[kg/mc]
Angolo di attrito	27,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	18,00	[°]
Coesione	0,00	[kg/cm ²]
Costante di Winkler	3,00	[kg/cm ² /cm]
Tensione ammissibile	1,50	[kg/cm ²]

Falda

Quota falda (rispetto al piano di posa)	0.5	[m]
---	-----	-----

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R _{ck} calcestruzzo	300,00	[kg/cm ²]
Peso specifico calcestruzzo	2500,00	[kg/mc]
Modulo elastico E	314471,61	[kg/cm ²]
Tensione ammissibile acciaio	4588,65	[kg/cm ²]
Tensione ammissibile cls (σ_{amm})	97,50	[kg/cm ²]
Tensione tang.ammissibile cls (τ_{c0})	6,00	[kg/cm ²]
Tensione tang.ammissibile cls (τ_{c1})	18,29	[kg/cm ²]
Coeff. omogeneizzazione cls tes/compresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente dilatazione termica	0,0000120	

Condizioni di carico

Convenzioni adottate

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

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

X ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati
 Y ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati
 F_y componente Y del carico concentrato
 F_x componente X del carico concentrato
 M momento

Forze distribuite

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

Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico n°6 (Spinta falda)

Condizione di carico n°7 (Condizione 1)

Distr	Terreno	$X_i = -4,00$	$X_f = 17,60$	$V_{ni} = 500$	$V_{nf} = 500$
-------	---------	---------------	---------------	----------------	----------------

Impostazioni di progetto

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

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

con:

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

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

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

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

Stato Limite di EsercizioCriteria di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente poco aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

0.60 f_{ck}

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

0.45 f_{ck}

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

0.80 f_{yk} Criteria verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

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

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Copriferro sezioni 3,00 [cm]

Descrizione combinazioni di carico

Simbologia adottata

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

Norme Tecniche 2008

Simbologia adottata

γ_{G1sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ_{G1fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_{G2fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
$\gamma_{tan\phi}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
γ_c	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
γ_{cu}	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
γ_{qu}	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,50	1,30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,50	1,30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

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

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	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

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

	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

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	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
Condizione 1	1.50	0.70	1.05

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	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
Condizione 1	1.30	0.70	0.91

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	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
Condizione 1	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	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
Condizione 1	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1) - 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

Combinazione n° 8 SLU (Caso A1-M1) - 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

Combinazione n° 9 SLU (Caso A2-M2) - 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

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2) - 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

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 12 SLU (Caso A1-M1) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 13 SLU (Caso A2-M2) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 14 SLU (Caso A2-M2) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 15 SLU (Caso A1-M1) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 16 SLU (Caso A1-M1) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 17 SLU (Caso A2-M2) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 18 SLU (Caso A2-M2) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 19 SLU (Caso A1-M1) - 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

Combinazione n° 20 SLU (Caso A1-M1) - 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

Combinazione n° 21 SLU (Caso A2-M2) - 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

Combinazione n° 22 SLU (Caso A2-M2) - 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

Combinazione n° 23 SLU (Caso A1-M1) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 24 SLU (Caso A1-M1) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 SLU (Caso A2-M2) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 26 SLU (Caso A2-M2) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 27 SLU (Caso A1-M1) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 28 SLU (Caso A1-M1) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 29 SLU (Caso A2-M2) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 30 SLU (Caso A2-M2) - 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
Spinta falda	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	1.00	0.20	0.20
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 31 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
Condizione 1	1.00	0.20	0.20

Combinazione n° 32 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
Condizione 1	1.00	0.20	0.20

Combinazione n° 33 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
Condizione 1	1.00	0.50	0.50
Spinta falda	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 34 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
Condizione 1	1.00	0.70	0.70

Combinazione n° 35 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
Condizione 1	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	1.00	1.00	1.00

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

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

X ascisse (espresse in m) positive verso destra
 Y ordinate (espresse in m) positive verso l'alto
 M momento espresso in kgm
 V taglio espresso in kg
 SN sforzo normale espresso in kg
 ux spostamento direzione X espresso in cm
 uy spostamento direzione Y espresso in cm
 σ_r 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]
 Attiva [combinazione 16]
 Attiva [combinazione 17]
 Attiva [combinazione 18]
 Attiva [combinazione 19]
 Attiva [combinazione 20]
 Attiva [combinazione 21]
 Attiva [combinazione 22]
 Attiva [combinazione 23]
 Attiva [combinazione 24]
 Attiva [combinazione 25]
 Attiva [combinazione 26]
 Attiva [combinazione 27]
 Attiva [combinazione 28]
 Attiva [combinazione 29]
 Attiva [combinazione 30]
 Attiva [combinazione 31]
 Attiva [combinazione 32]
 Attiva [combinazione 33]
 Attiva [combinazione 34]
 Attiva [combinazione 35]

Sisma

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$ 0.49 [m/s²]
 Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.50
 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00
 Coefficiente riduzione (β_m) 0.18
 Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50
 Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) $k_h = (a_g/g * \beta_m * St * S_s) = 1.35$
 Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v = 0.50 * k_h = 0.67$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$ 0.23 [m/s²]
 Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.50
 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00
 Coefficiente riduzione (β_m) 0.18
 Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50
 Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) $k_h = (a_g/g * \beta_m * St * S_s) = 0.64$
 Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v = 0.50 * k_h = 0.32$
 Forma diagramma incremento sismico Rettangolare

Spinta sismica

Mononobe-Okabe

Angolo diffusione sovraccarico

30,00 [°]

Coefficienti di spinta

<u>N°combinazione</u>	<u>Statico</u>	<u>Sismico</u>
1	0,334	0,000
2	0,403	0,000
3	0,334	0,000
4	0,403	0,000
5	0,334	0,000
6	0,403	0,000
7	0,334	0,341
8	0,334	0,345
9	0,403	0,415
10	0,403	0,410
11	0,334	0,341
12	0,334	0,345
13	0,403	0,415
14	0,403	0,410
15	0,334	0,341
16	0,334	0,345
17	0,403	0,415
18	0,403	0,410
19	0,334	0,345
20	0,334	0,341
21	0,403	0,415
22	0,403	0,410
23	0,334	0,345
24	0,334	0,341
25	0,403	0,415
26	0,403	0,410
27	0,334	0,345
28	0,334	0,341
29	0,403	0,415
30	0,403	0,410
31	0,334	0,000
32	0,334	0,000
33	0,334	0,000
34	0,334	0,000
35	0,334	0,000

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	138
Numero elementi trasverso	51
Numero elementi piedritto sinistro	40
Numero elementi piedritto destro	40
Numero molle fondazione	139
Numero molle piedritto sinistro	41
Numero molle piedritto destro	41

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 520,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	27,72	520,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 165,16 [kg/mq]	Pressione inf. 3398,22 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 165,16 [kg/mq]	Pressione inf. 3398,22 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 155,95 [kg/mq]	Pressione inf. 3208,71 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 155,95 [kg/mq]	Pressione inf. 3208,71 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 520,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	520,00
-4,12	17,72	1039,45
17,72	27,72	520,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 330,15 [kg/mq]	Pressione inf. 2735,74 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 330,15 [kg/mq]	Pressione inf. 2735,74 [kg/mq]

Falda

Spinta	4063[kg]
Sottospinta	3250[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	850,19
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 331,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2602,91 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 331,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2602,91 [kg/mq]

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 520,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	520,00
-4,12	17,72	1262,07
17,72	27,72	520,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 400,86 [kg/mq]	Pressione inf. 2806,45 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 400,86 [kg/mq]	Pressione inf. 2806,45 [kg/mq]

Falda

Spinta	4063[kg]
Sottospinta	3250[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	1043,12
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 406,69 [kg/mq]	Pressione inf. 2678,14 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 406,69 [kg/mq]	Pressione inf. 2678,14 [kg/mq]

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 127,05 [kg/mq]	Pressione inf. 2614,01 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 127,05 [kg/mq]	Pressione inf. 2614,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 27,28 [kg/mq] Pressione inf. 27,28 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 127,05 [kg/mq] Pressione inf. 2614,01 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 127,05 [kg/mq] Pressione inf. 2614,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 45,74 [kg/mq] Pressione inf. 45,74 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 155,95 [kg/mq] Pressione inf. 3208,71 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 155,95 [kg/mq] Pressione inf. 3208,71 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 52,59 [kg/mq] Pressione inf. 52,59 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 155,95 [kg/mq] Pressione inf. 3208,71 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 155,95 [kg/mq] Pressione inf. 3208,71 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 29,93 [kg/mq] Pressione inf. 29,93 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 24,26 [kg/mq]	Pressione inf. 24,26 [kg/mq]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,68 [kg/mq]	Pressione inf. 40,68 [kg/mq]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 46,78 [kg/mq]	Pressione inf. 46,78 [kg/mq]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno)	400,00 [kg/mq]
---	----------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 26,62 [kg/mq]	Pressione inf. 26,62 [kg/mq]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno)	400,00 [kg/mq]
---	----------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 24,26 [kg/mq]	Pressione inf. 24,26 [kg/mq]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 158,47 [kg/mq] Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 158,47 [kg/mq] Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 40,68 [kg/mq] Pressione inf. 40,68 [kg/mq]

Falda

Spinta 3125[kg]
 Sottospinta 2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 194,53 [kg/mq] Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 194,53 [kg/mq] Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 46,78 [kg/mq] Pressione inf. 46,78 [kg/mq]

Falda

Spinta 3125[kg]
 Sottospinta 2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94

17,72 27,72 400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 194,53 [kg/mq] Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 194,53 [kg/mq] Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 26,62 [kg/mq] Pressione inf. 26,62 [kg/mq]

Falda

Spinta 3125[kg]
 Sottospinta 2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 127,05 [kg/mq] Pressione inf. 2614,01 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 127,05 [kg/mq] Pressione inf. 2614,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 45,74 [kg/mq] Pressione inf. 45,74 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 127,05 [kg/mq] Pressione inf. 2614,01 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 127,05 [kg/mq] Pressione inf. 2614,01 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 27,28 [kg/mq] Pressione inf. 27,28 [kg/mq]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 155,95 [kg/mq]	Pressione inf. 3208,71 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 155,95 [kg/mq]	Pressione inf. 3208,71 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 52,59 [kg/mq]	Pressione inf. 52,59 [kg/mq]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 155,95 [kg/mq]	Pressione inf. 3208,71 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 155,95 [kg/mq]	Pressione inf. 3208,71 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 29,93 [kg/mq]	Pressione inf. 29,93 [kg/mq]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 40,68 [kg/mq]	Pressione inf. 40,68 [kg/mq]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 24,26 [kg/mq]	Pressione inf. 24,26 [kg/mq]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 46,78 [kg/mq]	Pressione inf. 46,78 [kg/mq]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 26,62 [kg/mq]	Pressione inf. 26,62 [kg/mq]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 158,47 [kg/mq] Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 158,47 [kg/mq] Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 40,68 [kg/mq] Pressione inf. 40,68 [kg/mq]

Falda

Spinta 3125[kg]
 Sottospinta 2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 158,47 [kg/mq] Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]
 Piedritto destro Pressione sup. 158,47 [kg/mq] Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 24,26 [kg/mq] Pressione inf. 24,26 [kg/mq]

Falda

Spinta 3125[kg]
 Sottospinta 2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 46,78 [kg/mq]	Pressione inf. 46,78 [kg/mq]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno)	400,00 [kg/mq]
---	----------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 194,53 [kg/mq]	Pressione inf. 2465,97 [kg/mq]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 26,62 [kg/mq]	Pressione inf. 26,62 [kg/mq]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno)	400,00 [kg/mq]
---	----------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno)	400,00 [kg/mq]
---	----------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	498,94
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 158,47 [kg/mq]	Pressione inf. 2008,93 [kg/mq]

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	647,36
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 205,61 [kg/mq]	Pressione inf. 2056,07 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 205,61 [kg/mq]	Pressione inf. 2056,07 [kg/mq]

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kg/mq]
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	746,30
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 237,04 [kg/mq]	Pressione inf. 2087,49 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 237,04 [kg/mq]	Pressione inf. 2087,49 [kg/mq]

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 400,00 [kg/mq]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	$Q[\text{kg/mq}]$
-14,12	-4,12	400,00
-4,12	17,72	894,71
17,72	27,72	400,00

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 284,18 [kg/mq]	Pressione inf. 2134,63 [kg/mq]
Piedritto destro	Pressione sup. 284,18 [kg/mq]	Pressione inf. 2134,63 [kg/mq]

Falda

Spinta	3125[kg]
Sottospinta	2500[kg/mq]

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,002	0,425
3,37	0,001	0,172
6,80	0,000	0,026
10,20	-0,001	0,169
13,60	-0,002	0,425

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,002	0,310
4,30	0,001	0,639
6,80	0,000	0,818
9,20	-0,001	0,651
11,80	-0,002	0,310

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,002	0,306
2,17	-0,068	0,308
4,15	0,002	0,310

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,002	0,306
2,17	0,068	0,308
4,15	-0,002	0,310

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,002	0,324
3,37	0,001	0,133
6,80	0,000	0,020
10,20	-0,001	0,131
13,60	-0,002	0,324

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,002	0,238
4,30	0,001	0,487
6,80	0,000	0,623
9,20	-0,001	0,496
11,80	-0,002	0,238

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,002	0,235
2,17	-0,049	0,237
4,15	0,002	0,238

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,002	0,235
2,17	0,049	0,237
4,15	-0,002	0,238

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,003	0,390

3,37	0,002	-0,026
6,80	0,000	-0,376
10,20	-0,002	-0,031
13,60	-0,003	0,390

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,002	0,212
4,30	0,001	0,647
6,80	0,000	0,883
9,20	-0,001	0,664
11,80	-0,002	0,212

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,003	0,207
2,17	-0,099	0,210
4,15	0,002	0,212

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,003	0,207
2,17	0,099	0,210
4,15	-0,002	0,212

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,003	0,301
3,37	0,002	-0,014
6,80	0,000	-0,282
10,20	-0,002	-0,018
13,60	-0,003	0,301

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,002	0,167
4,30	0,001	0,506
6,80	0,000	0,690
9,20	-0,001	0,518
11,80	-0,002	0,167

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,003	0,163
2,17	-0,074	0,165
4,15	0,002	0,167

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,003	0,163
2,17	0,074	0,165
4,15	-0,002	0,167

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,002	0,429
3,37	0,001	0,090
6,80	0,000	-0,157
10,20	-0,001	0,087
13,60	-0,002	0,429

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,003	0,282
4,30	0,001	0,743
6,80	0,000	0,995
9,20	-0,001	0,760
11,80	-0,003	0,282

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,002	0,277
2,17	-0,093	0,279
4,15	0,003	0,282

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,002	0,277
2,17	0,093	0,279
4,15	-0,003	0,282

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,002	0,332
3,37	0,001	0,074
6,80	0,000	-0,118
10,20	-0,001	0,071
13,60	-0,002	0,332

Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,002	0,221
4,30	0,001	0,583
6,80	0,000	0,783
9,20	-0,001	0,597
11,80	-0,002	0,221

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,002	0,217
2,17	-0,070	0,219
4,15	0,002	0,221

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,002	0,217
2,17	0,070	0,219
4,15	-0,002	0,221

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,008	0,326
3,37	0,008	0,131
6,80	0,007	0,020
10,20	0,006	0,130
13,60	0,005	0,325

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,008	0,237
4,30	0,007	0,489
6,80	0,006	0,627
9,20	0,006	0,498
11,80	0,005	0,237

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,008	0,235
2,17	-0,046	0,236
4,15	0,008	0,237

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,005	0,235
2,17	0,058	0,236
4,15	0,005	0,237

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,009	0,328
3,37	0,008	0,132
6,80	0,008	0,020
10,20	0,007	0,131
13,60	0,006	0,327

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,009	0,239
4,30	0,008	0,493
6,80	0,007	0,632
9,20	0,007	0,502
11,80	0,006	0,239

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,009	0,236
2,17	-0,045	0,238
4,15	0,009	0,239

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,006	0,236
2,17	0,059	0,238
4,15	0,006	0,239

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,010	0,325
3,37	0,009	0,133
6,80	0,008	0,021
10,20	0,007	0,132
13,60	0,006	0,324

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,009	0,239
4,30	0,009	0,488
6,80	0,008	0,625
9,20	0,007	0,497
11,80	0,006	0,239

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,010	0,236
2,17	-0,042	0,237

4,15	0,009	0,239
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,006	0,236
2,17	0,057	0,237
4,15	0,006	0,239

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,008	0,323
3,37	0,008	0,132
6,80	0,007	0,020
10,20	0,006	0,131
13,60	0,005	0,322

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,008	0,237
4,30	0,007	0,485
6,80	0,007	0,620
9,20	0,006	0,494
11,80	0,005	0,237

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,008	0,234
2,17	-0,042	0,236
4,15	0,008	0,237

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,005	0,234
2,17	0,055	0,236
4,15	0,005	0,237

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,008	0,328
3,37	0,007	0,120
6,80	0,007	0,002
10,20	0,006	0,118
13,60	0,005	0,328

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,008	0,233
4,30	0,007	0,503
6,80	0,006	0,651
9,20	0,006	0,513
11,80	0,005	0,233

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,008	0,230
2,17	-0,050	0,231
4,15	0,008	0,233

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,005	0,230
2,17	0,063	0,231

4,15	0,005	0,233
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,009	0,330
3,37	0,008	0,121
6,80	0,007	0,002
10,20	0,006	0,119
13,60	0,006	0,329

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,009	0,234
4,30	0,008	0,507
6,80	0,007	0,656
9,20	0,006	0,517
11,80	0,006	0,234

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,009	0,231
2,17	-0,050	0,233
4,15	0,009	0,234

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,006	0,231
2,17	0,064	0,233
4,15	0,006	0,234

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,009	0,327
3,37	0,009	0,122
6,80	0,008	0,003
10,20	0,007	0,120
13,60	0,006	0,327

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,009	0,234
4,30	0,008	0,503
6,80	0,007	0,650
9,20	0,007	0,513
11,80	0,006	0,234

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,009	0,231
2,17	-0,047	0,233
4,15	0,009	0,234

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,006	0,231
2,17	0,061	0,232
4,15	0,006	0,234

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,008	0,326

3,37	0,008	0,121
6,80	0,007	0,002
10,20	0,006	0,119
13,60	0,005	0,325

Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,008	0,232
4,30	0,007	0,499
6,80	0,006	0,645
9,20	0,006	0,509
11,80	0,005	0,232

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,008	0,229
2,17	-0,047	0,231
4,15	0,008	0,232

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,005	0,229
2,17	0,060	0,231
4,15	0,005	0,232

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,008	0,328
3,37	0,007	0,120
6,80	0,007	0,002
10,20	0,006	0,118
13,60	0,005	0,328

Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,008	0,233
4,30	0,007	0,503
6,80	0,006	0,651
9,20	0,006	0,513
11,80	0,005	0,233

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,008	0,230
2,17	-0,050	0,231
4,15	0,008	0,233

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,005	0,230
2,17	0,063	0,231
4,15	0,005	0,233

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,009	0,330
3,37	0,008	0,121
6,80	0,007	0,002
10,20	0,006	0,119
13,60	0,006	0,329

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,009	0,234
4,30	0,008	0,507
6,80	0,007	0,656
9,20	0,006	0,517
11,80	0,006	0,234

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,009	0,231
2,17	-0,050	0,233
4,15	0,009	0,234

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,006	0,231
2,17	0,064	0,233
4,15	0,006	0,234

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,009	0,327
3,37	0,009	0,122
6,80	0,008	0,003
10,20	0,007	0,120
13,60	0,006	0,327

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,009	0,234
4,30	0,008	0,503
6,80	0,007	0,650
9,20	0,007	0,513
11,80	0,006	0,234

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,009	0,231
2,17	-0,047	0,233
4,15	0,009	0,234

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,006	0,231
2,17	0,061	0,232
4,15	0,006	0,234

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,008	0,326
3,37	0,008	0,121
6,80	0,007	0,002
10,20	0,006	0,119
13,60	0,005	0,325

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,008	0,232
4,30	0,007	0,499
6,80	0,006	0,645
9,20	0,006	0,509
11,80	0,005	0,232

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,008	0,229
2,17	-0,047	0,231
4,15	0,008	0,232

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,005	0,229
2,17	0,060	0,231
4,15	0,005	0,232

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,006	0,327
3,37	-0,007	0,133
6,80	-0,008	0,020
10,20	-0,008	0,131
13,60	-0,009	0,328

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,006	0,239
4,30	-0,007	0,493
6,80	-0,007	0,632
9,20	-0,008	0,503
11,80	-0,009	0,239

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,006	0,236
2,17	-0,059	0,238
4,15	-0,006	0,239

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,009	0,236
2,17	0,045	0,238
4,15	-0,009	0,239

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,005	0,325
3,37	-0,006	0,132
6,80	-0,007	0,020
10,20	-0,008	0,130
13,60	-0,008	0,326

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,005	0,237
4,30	-0,006	0,489
6,80	-0,006	0,627
9,20	-0,007	0,499
11,80	-0,008	0,237

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,005	0,235
2,17	-0,058	0,236

4,15	-0,005	0,237
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,008	0,235
2,17	0,046	0,236
4,15	-0,008	0,237

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,006	0,324
3,37	-0,007	0,134
6,80	-0,008	0,021
10,20	-0,009	0,131
13,60	-0,010	0,325

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,006	0,239
4,30	-0,007	0,488
6,80	-0,008	0,625
9,20	-0,008	0,498
11,80	-0,009	0,239

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,006	0,236
2,17	-0,057	0,237
4,15	-0,006	0,239

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,010	0,236
2,17	0,042	0,237
4,15	-0,009	0,239

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,005	0,322
3,37	-0,006	0,133
6,80	-0,007	0,020
10,20	-0,008	0,130
13,60	-0,008	0,323

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,005	0,237
4,30	-0,006	0,484
6,80	-0,007	0,620
9,20	-0,007	0,494
11,80	-0,008	0,237

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,005	0,234
2,17	-0,055	0,236
4,15	-0,005	0,237

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,008	0,234
2,17	0,042	0,236

4,15	-0,008	0,237
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,006	0,329
3,37	-0,006	0,121
6,80	-0,007	0,002
10,20	-0,008	0,119
13,60	-0,009	0,330

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,006	0,234
4,30	-0,006	0,507
6,80	-0,007	0,656
9,20	-0,008	0,517
11,80	-0,009	0,234

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,006	0,231
2,17	-0,064	0,233
4,15	-0,006	0,234

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,009	0,231
2,17	0,050	0,233
4,15	-0,009	0,234

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,005	0,328
3,37	-0,006	0,120
6,80	-0,007	0,002
10,20	-0,007	0,118
13,60	-0,008	0,328

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,005	0,233
4,30	-0,006	0,503
6,80	-0,006	0,651
9,20	-0,007	0,514
11,80	-0,008	0,233

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,005	0,230
2,17	-0,063	0,231
4,15	-0,005	0,233

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,008	0,230
2,17	0,050	0,231
4,15	-0,008	0,233

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,006	0,327

3,37	-0,007	0,122
6,80	-0,008	0,003
10,20	-0,009	0,120
13,60	-0,009	0,327

Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,006	0,234
4,30	-0,007	0,502
6,80	-0,007	0,650
9,20	-0,008	0,513
11,80	-0,009	0,234

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,006	0,231
2,17	-0,061	0,232
4,15	-0,006	0,234

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,009	0,231
2,17	0,047	0,233
4,15	-0,009	0,234

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,005	0,325
3,37	-0,006	0,121
6,80	-0,007	0,002
10,20	-0,008	0,119
13,60	-0,008	0,326

Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,005	0,232
4,30	-0,006	0,499
6,80	-0,006	0,645
9,20	-0,007	0,509
11,80	-0,008	0,232

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,005	0,229
2,17	-0,060	0,231
4,15	-0,005	0,232

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,008	0,229
2,17	0,047	0,231
4,15	-0,008	0,232

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,006	0,329
3,37	-0,006	0,121
6,80	-0,007	0,002
10,20	-0,008	0,119
13,60	-0,009	0,330

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,006	0,234
4,30	-0,006	0,507
6,80	-0,007	0,656
9,20	-0,008	0,517
11,80	-0,009	0,234

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,006	0,231
2,17	-0,064	0,233
4,15	-0,006	0,234

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,009	0,231
2,17	0,050	0,233
4,15	-0,009	0,234

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,005	0,328
3,37	-0,006	0,120
6,80	-0,007	0,002
10,20	-0,007	0,118
13,60	-0,008	0,328

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,005	0,233
4,30	-0,006	0,503
6,80	-0,006	0,651
9,20	-0,007	0,514
11,80	-0,008	0,233

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,005	0,230
2,17	-0,063	0,231
4,15	-0,005	0,233

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,008	0,230
2,17	0,050	0,231
4,15	-0,008	0,233

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,006	0,327
3,37	-0,007	0,122
6,80	-0,008	0,003
10,20	-0,009	0,120
13,60	-0,009	0,327

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,006	0,234
4,30	-0,007	0,502
6,80	-0,007	0,650
9,20	-0,008	0,513
11,80	-0,009	0,234

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,006	0,231
2,17	-0,061	0,232
4,15	-0,006	0,234

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,009	0,231
2,17	0,047	0,233
4,15	-0,009	0,234

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	-0,005	0,325
3,37	-0,006	0,121
6,80	-0,007	0,002
10,20	-0,008	0,119
13,60	-0,008	0,326

Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	-0,005	0,232
4,30	-0,006	0,499
6,80	-0,006	0,645
9,20	-0,007	0,509
11,80	-0,008	0,232

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,005	0,229
2,17	-0,060	0,231
4,15	-0,005	0,232

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,008	0,229
2,17	0,047	0,231
4,15	-0,008	0,232

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,001	0,329
3,37	0,001	0,120
6,80	0,000	0,002
10,20	-0,001	0,118
13,60	-0,001	0,329

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,002	0,233
4,30	0,001	0,505
6,80	0,000	0,654
9,20	-0,001	0,516
11,80	-0,002	0,233

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,001	0,231
2,17	-0,057	0,232

4,15	0,002	0,233
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,001	0,231
2,17	0,057	0,232
4,15	-0,002	0,233

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,002	0,305
3,37	0,001	0,089
6,80	0,000	-0,049
10,20	-0,001	0,087
13,60	-0,002	0,305

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,002	0,208
4,30	0,001	0,479
6,80	0,000	0,627
9,20	-0,001	0,489
11,80	-0,002	0,208

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,002	0,205
2,17	-0,057	0,206
4,15	0,002	0,208

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,002	0,205
2,17	0,057	0,206
4,15	-0,002	0,208

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,001	0,341
3,37	0,001	0,125
6,80	0,000	0,001
10,20	-0,001	0,123
13,60	-0,001	0,341

Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,002	0,243
4,30	0,001	0,540
6,80	0,000	0,702
9,20	-0,001	0,551
11,80	-0,002	0,243

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,001	0,239
2,17	-0,061	0,241
4,15	0,002	0,243

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,001	0,239
2,17	0,061	0,241

4,15	-0,002	0,243
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,002	0,296
3,37	0,002	-0,023
6,80	0,000	-0,291
10,20	-0,002	-0,026
13,60	-0,002	0,296

Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,002	0,159
4,30	0,001	0,485
6,80	0,000	0,661
9,20	-0,001	0,497
11,80	-0,002	0,159

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,002	0,156
2,17	-0,075	0,158
4,15	0,002	0,159

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,002	0,156
2,17	0,075	0,158
4,15	-0,002	0,159

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,00	0,002	0,324
3,37	0,001	0,067
6,80	0,000	-0,121
10,20	-0,001	0,064
13,60	-0,002	0,324

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1,80	0,002	0,212
4,30	0,001	0,554
6,80	0,000	0,740
9,20	-0,001	0,566
11,80	-0,002	0,212

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,002	0,208
2,17	-0,070	0,210
4,15	0,002	0,212

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,002	0,208
2,17	0,070	0,210
4,15	-0,002	0,212

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	636,90	-4,13
3,37	2851,20	-2875,13	4171,17
6,80	3921,21	38,48	4171,17
10,20	2939,04	3272,18	4171,17
13,60	0,00	-599,45	-4,13

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-12133,96	9100,00	4660,76
4,30	4946,72	4542,72	4660,76
6,80	10616,03	0,00	4660,76
9,20	5374,43	-4368,00	4660,76
11,80	-12133,98	-9100,00	4660,76

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-7486,84	4175,30	14228,50
2,17	-5232,50	-1668,69	11664,25
4,15	-12133,96	-4660,76	9100,00

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-7486,86	-4175,30	14228,50
2,17	-5232,52	1668,69	11664,25
4,15	-12133,98	4660,76	9100,00

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	485,56	-3,98
3,37	2104,04	-2285,37	4014,93
6,80	3042,68	30,41	4014,93
10,20	2173,74	2592,61	4014,93
13,60	0,00	-457,01	-3,98

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9409,42	7000,00	3924,78
4,30	3729,56	3494,40	3924,78
6,80	8090,57	0,00	3924,78
9,20	4058,57	-3360,00	3924,78
11,80	-9409,44	-7000,00	3924,78

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6092,68	4018,91	10945,00
2,17	-3674,73	-1300,98	8972,50
4,15	-9409,42	-3924,78	7000,00

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6092,69	-4018,91	10945,00
2,17	-3674,74	1300,98	8972,50
4,15	-9409,44	3924,78	7000,00

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	585,59	-7,44

3,37	450,61	-6685,46	7500,80
6,80	11910,97	0,25	7500,80
10,20	639,12	6630,24	7500,80
13,60	0,00	-551,17	-7,42

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-15366,93	11697,26	5365,49
4,30	6588,83	5839,29	5365,49
6,80	13876,31	0,03	5365,49
9,20	7138,78	-5614,64	5365,49
11,80	-15366,62	-11697,20	5365,49

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-12802,76	7508,24	16825,76
2,17	-7701,55	-1606,21	14261,51
4,15	-15366,93	-5365,49	11697,26

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-12802,26	-7508,22	16825,70
2,17	-7701,17	1606,27	14261,45
4,15	-15366,62	5365,49	11697,20

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	451,71	-6,36
3,37	303,83	-5143,09	6430,32
6,80	9120,97	-0,24	6430,32
10,20	451,79	5099,75	6430,32
13,60	0,00	-425,15	-6,38

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-12255,40	9250,90	4672,88
4,30	5108,50	4618,03	4672,88
6,80	10871,76	-0,04	4672,88
9,20	5543,14	-4440,48	4672,88
11,80	-12255,75	-9250,97	4672,88

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-10037,88	6436,68	13195,90
2,17	-5632,38	-1352,52	11223,40
4,15	-12255,40	-4672,88	9250,90

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-10038,46	-6436,70	13195,97
2,17	-5632,82	1352,44	11223,47
4,15	-12255,75	4672,88	9250,97

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	643,19	-5,36
3,37	2033,55	-4227,38	5418,35
6,80	8018,39	-0,22	5418,35
10,20	2157,05	4387,01	5418,35
13,60	0,00	-605,37	-5,37

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-17115,05	12810,31	6546,46
4,30	6929,88	6394,90	6546,46
6,80	14910,69	-0,02	6546,46
9,20	7531,90	-6148,98	6546,46
11,80	-17115,22	-12810,35	6546,46

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-9431,30	5423,71	17938,81
2,17	-7238,86	-2702,76	15374,56
4,15	-17115,05	-6546,46	12810,31

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-9431,61	-5423,72	17938,85
2,17	-7239,08	2702,71	15374,60
4,15	-17115,22	6546,46	12810,35

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	498,57	-4,82
3,37	1553,25	-3339,00	4866,60
6,80	6192,58	0,11	4866,60
10,20	1650,30	3469,61	4866,60
13,60	0,00	-469,25	-4,82

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-13745,24	10215,62	5647,32
4,30	5429,48	5099,64	5647,32
6,80	11793,83	0,00	5647,32
9,20	5909,64	-4903,49	5647,32
11,80	-13745,20	-10215,62	5647,32

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-7535,96	4871,43	14160,62
2,17	-5340,68	-2209,78	12188,12
4,15	-13745,24	-5647,32	10215,62

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-7535,88	-4871,42	14160,62
2,17	-5340,63	2209,79	12188,12
4,15	-13745,20	5647,32	10215,62

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	489,01	-19,96
3,37	2197,88	-2197,89	3201,96
6,80	3008,47	29,76	3248,22
10,20	2240,88	2520,79	3294,09
13,60	0,00	-459,30	13,52

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9273,94	6962,70	3531,18
4,30	3792,81	3473,99	3564,96
6,80	8123,90	-3,57	3598,64
9,20	4102,76	-3347,38	3631,02
11,80	-9309,62	-6969,84	3666,10

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5735,69	3176,43	10881,09
2,17	-4032,44	-1270,86	8921,90
4,15	-9273,94	-3531,18	6962,70

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5821,45	-3326,44	10888,23
2,17	-3952,87	1265,38	8929,03
4,15	-9309,62	3653,58	6969,84

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	491,36	-22,11
3,37	2203,00	-2215,43	3199,95
6,80	3027,08	30,35	3246,21
10,20	2247,28	2540,44	3292,08
13,60	0,00	-461,54	15,68

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9367,41	7030,08	3579,65
4,30	3825,76	3507,59	3613,43
6,80	8198,69	-3,65	3647,11
9,20	4138,51	-3379,84	3679,49
11,80	-9403,86	-7037,37	3714,57

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5735,08	3176,58	11001,70
2,17	-4055,10	-1294,09	9015,89
4,15	-9367,41	-3579,66	7030,08

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5818,26	-3322,27	11008,99
2,17	-3976,22	1290,21	9023,18
4,15	-9403,86	3699,86	7037,37

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	486,94	-23,75
3,37	2112,74	-2290,02	4013,64
6,80	3053,73	31,16	4059,90
10,20	2159,45	2616,68	4105,77
13,60	0,00	-457,39	15,71

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9443,62	7030,02	3925,48
4,30	3749,39	3507,53	3959,27
6,80	8122,16	-3,71	3992,94
9,20	4061,83	-3379,90	4025,32
11,80	-9480,71	-7037,44	4060,40

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6072,60	3991,91	11001,63
2,17	-3700,95	-1310,48	9015,83

4,15	-9443,62	-3925,49	7030,02
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6154,84	-4135,93	11009,05
2,17	-3621,99	1307,27	9023,24
4,15	-9480,71	4045,16	7037,44

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	484,63	-21,10
3,37	2108,27	-2271,95	4011,30
6,80	3034,94	30,57	4057,56
10,20	2153,52	2596,61	4103,43
13,60	0,00	-455,18	13,06

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9349,68	6962,66	3873,20
4,30	3716,95	3473,95	3906,98
6,80	8047,93	-3,61	3940,66
9,20	4026,69	-3347,42	3973,04
11,80	-9385,81	-6969,88	4008,11

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6070,79	3986,91	10881,04
2,17	-3680,76	-1287,83	8921,85
4,15	-9349,68	-3873,20	6962,66

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6156,19	-4136,24	10888,27
2,17	-3600,97	1282,66	8929,08
4,15	-9385,81	3995,57	6969,88

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	492,51	-19,49
3,37	2374,81	-2307,41	3105,05
6,80	3163,97	3,13	3151,31
10,20	2420,33	2591,52	3197,18
13,60	0,00	-462,58	13,24

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9915,98	7457,43	3720,26
4,30	4079,36	3720,97	3754,05
6,80	8718,69	-3,56	3787,72
9,20	4412,63	-3584,83	3820,10
11,80	-9951,54	-7464,54	3855,18

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5990,48	3079,05	11375,81
2,17	-4404,57	-1345,29	9416,62
4,15	-9915,98	-3720,27	7457,43

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6076,42	-3229,81	11382,92
2,17	-4325,05	1339,59	9423,73

4,15	-9951,54	3843,24	7464,54
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	494,86	-21,40
3,37	2380,24	-2324,69	3100,92
6,80	3182,51	3,72	3147,18
10,20	2426,96	2610,96	3193,05
13,60	0,00	-464,83	15,17

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-10009,22	7524,82	3766,88
4,30	4112,57	3754,57	3800,67
6,80	8793,76	-3,62	3834,34
9,20	4448,68	-3617,28	3866,72
11,80	-10045,47	-7532,07	3901,80

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5988,70	3076,83	11496,43
2,17	-4428,44	-1368,81	9510,62
4,15	-10009,22	-3766,89	7524,82

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6072,35	-3223,76	11503,68
2,17	-4349,52	1364,53	9517,87
4,15	-10045,47	3887,91	7532,07

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	490,86	-22,84
3,37	2298,39	-2392,33	3801,40
6,80	3206,67	4,45	3847,65
10,20	2347,31	2680,09	3893,53
13,60	0,00	-461,07	15,21

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-10080,95	7524,75	4105,90
4,30	4040,69	3754,51	4139,68
6,80	8721,72	-3,69	4173,36
9,20	4376,50	-3617,34	4205,74
11,80	-10117,81	-7532,13	4240,82

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6294,76	3778,75	11496,37
2,17	-4097,68	-1365,78	9510,56
4,15	-10080,95	-4105,91	7524,75

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6377,54	-3924,19	11503,74
2,17	-4018,68	1362,12	9517,93
4,15	-10117,81	4226,48	7532,13

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	488,53	-20,48

3,37	2293,53	-2374,58	3801,66
6,80	3187,98	3,86	3847,91
10,20	2341,10	2660,28	3893,79
13,60	0,00	-458,84	12,86

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9987,29	7457,38	4055,89
4,30	4007,94	3720,92	4089,67
6,80	8647,16	-3,60	4123,35
9,20	4340,99	-3584,87	4155,73
11,80	-10023,30	-7464,58	4190,81

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6294,40	3776,65	11375,77
2,17	-4076,02	-1342,78	9416,57
4,15	-9987,29	-4055,89	7457,38

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6379,98	-3926,80	11382,97
2,17	-3996,27	1337,37	9423,78
4,15	-10023,30	4178,87	7464,58

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	492,51	-19,49
3,37	2374,81	-2307,41	3105,05
6,80	3163,97	3,13	3151,31
10,20	2420,33	2591,52	3197,18
13,60	0,00	-462,58	13,24

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9915,98	7457,43	3720,26
4,30	4079,36	3720,97	3754,05
6,80	8718,69	-3,56	3787,72
9,20	4412,63	-3584,83	3820,10
11,80	-9951,54	-7464,54	3855,18

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5990,48	3079,05	11375,81
2,17	-4404,57	-1345,29	9416,62
4,15	-9915,98	-3720,27	7457,43

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6076,42	-3229,81	11382,92
2,17	-4325,05	1339,59	9423,73
4,15	-9951,54	3843,24	7464,54

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	494,86	-21,40
3,37	2380,24	-2324,69	3100,92
6,80	3182,51	3,72	3147,18
10,20	2426,96	2610,96	3193,05
13,60	0,00	-464,83	15,17

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-10009,22	7524,82	3766,88
4,30	4112,57	3754,57	3800,67
6,80	8793,76	-3,62	3834,34
9,20	4448,68	-3617,28	3866,72
11,80	-10045,47	-7532,07	3901,80

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5988,70	3076,83	11496,43
2,17	-4428,44	-1368,81	9510,62
4,15	-10009,22	-3766,89	7524,82

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6072,35	-3223,76	11503,68
2,17	-4349,52	1364,53	9517,87
4,15	-10045,47	3887,91	7532,07

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	490,86	-22,84
3,37	2298,39	-2392,33	3801,40
6,80	3206,67	4,45	3847,65
10,20	2347,31	2680,09	3893,53
13,60	0,00	-461,07	15,21

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-10080,95	7524,75	4105,90
4,30	4040,69	3754,51	4139,68
6,80	8721,72	-3,69	4173,36
9,20	4376,50	-3617,34	4205,74
11,80	-10117,81	-7532,13	4240,82

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6294,76	3778,75	11496,37
2,17	-4097,68	-1365,78	9510,56
4,15	-10080,95	-4105,91	7524,75

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6377,54	-3924,19	11503,74
2,17	-4018,68	1362,12	9517,93
4,15	-10117,81	4226,48	7532,13

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	488,53	-20,48
3,37	2293,53	-2374,58	3801,66
6,80	3187,98	3,86	3847,91
10,20	2341,10	2660,28	3893,79
13,60	0,00	-458,84	12,86

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9987,29	7457,38	4055,89
4,30	4007,94	3720,92	4089,67
6,80	8647,16	-3,60	4123,35
9,20	4340,99	-3584,87	4155,73
11,80	-10023,30	-7464,58	4190,81

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6294,40	3776,65	11375,77
2,17	-4076,02	-1342,78	9416,57
4,15	-9987,29	-4055,89	7457,38

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6379,98	-3926,80	11382,97
2,17	-3996,27	1337,37	9423,78
4,15	-10023,30	4178,87	7464,58

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	490,37	15,68
3,37	2179,07	-2233,32	3292,46
6,80	3027,08	29,56	3246,21
10,20	2270,69	2521,97	3200,33
13,60	0,00	-462,46	-22,11

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9403,84	7037,37	3714,57
4,30	3807,58	3514,88	3680,79
6,80	8198,69	3,64	3647,11
9,20	4156,00	-3372,55	3614,73
11,80	-9367,42	-7030,09	3579,65

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5818,25	3322,27	11008,98
2,17	-3976,21	-1290,21	9023,18
4,15	-9403,84	-3699,86	7037,37

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5735,09	-3176,58	11001,70
2,17	-4055,11	1294,09	9015,89
4,15	-9367,42	3579,66	7030,09

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	487,99	13,52
3,37	2173,19	-2216,28	3294,48
6,80	3008,47	28,91	3248,22
10,20	2265,04	2501,82	3202,35
13,60	0,00	-460,26	-19,96

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9309,60	6969,84	3666,10
4,30	3775,00	3481,13	3632,31
6,80	8123,90	3,56	3598,64
9,20	4119,88	-3340,24	3566,26
11,80	-9273,95	-6962,71	3531,18

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5821,43	3326,44	10888,22
2,17	-3952,86	-1265,38	8929,03

4,15	-9309,60	-3653,58	6969,84
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5735,70	-3176,43	10881,09
2,17	-4032,45	1270,86	8921,90
4,15	-9273,95	3531,18	6962,71

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	485,97	15,71
3,37	2089,08	-2307,73	4106,15
6,80	3053,73	30,39	4059,90
10,20	2182,59	2598,39	4014,02
13,60	0,00	-458,30	-23,75

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9480,69	7037,44	4060,40
4,30	3730,89	3514,94	4026,62
6,80	8122,16	3,71	3992,94
9,20	4079,62	-3372,48	3960,56
11,80	-9443,64	-7030,02	3925,48

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6154,83	4135,93	11009,05
2,17	-3621,98	-1307,27	9023,24
4,15	-9480,69	-4045,16	7037,44

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6072,61	-3991,91	11001,64
2,17	-3700,96	1310,48	9015,83
4,15	-9443,64	3925,49	7030,02

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	483,61	13,06
3,37	2083,69	-2290,28	4103,81
6,80	3034,94	29,73	4057,56
10,20	2177,56	2577,70	4011,68
13,60	0,00	-456,13	-21,10

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9385,80	6969,88	4008,11
4,30	3698,92	3481,17	3974,33
6,80	8047,93	3,61	3940,66
9,20	4044,02	-3340,20	3908,27
11,80	-9349,69	-6962,66	3873,20

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6156,18	4136,24	10888,27
2,17	-3600,95	-1282,66	8929,07
4,15	-9385,80	-3995,57	6969,88

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6070,81	-3986,91	10881,05
2,17	-3680,78	1287,83	8921,85

4,15	-9349,69	3873,20	6962,66
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	493,87	15,17
3,37	2356,17	-2342,66	3193,44
6,80	3182,51	2,92	3147,18
10,20	2450,50	2592,41	3101,31
13,60	0,00	-465,76	-21,40

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-10045,45	7532,06	3901,80
4,30	4094,49	3761,82	3868,02
6,80	8793,76	3,62	3834,34
9,20	4466,07	-3610,03	3801,96
11,80	-10009,24	-7524,82	3766,88

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6072,33	3223,76	11503,67
2,17	-4349,51	-1364,53	9517,87
4,15	-10045,45	-3887,91	7532,06

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5988,72	-3076,83	11496,43
2,17	-4428,45	1368,81	9510,63
4,15	-10009,24	3766,89	7524,82

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	491,48	13,24
3,37	2350,06	-2325,82	3197,57
6,80	3163,97	2,27	3151,31
10,20	2444,54	2572,51	3105,44
13,60	0,00	-463,54	-19,49

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9951,52	7464,53	3855,18
4,30	4061,62	3728,07	3821,40
6,80	8718,69	3,55	3787,72
9,20	4429,69	-3577,72	3755,34
11,80	-9916,00	-7457,43	3720,26

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6076,40	3229,81	11382,92
2,17	-4325,03	-1339,59	9423,73
4,15	-9951,52	-3843,24	7464,53

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5990,50	-3079,05	11375,82
2,17	-4404,59	1345,29	9416,62
4,15	-9916,00	3720,27	7457,43

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	489,88	15,21

3,37	2274,58	-2410,14	3893,91
6,80	3206,67	3,67	3847,65
10,20	2370,60	2661,70	3801,78
13,60	0,00	-461,99	-22,84

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-10117,79	7532,12	4240,82
4,30	4022,30	3761,88	4207,03
6,80	8721,72	3,68	4173,36
9,20	4394,18	-3609,97	4140,98
11,80	-10080,97	-7524,76	4105,90

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6377,52	3924,19	11503,74
2,17	-4018,66	-1362,12	9517,93
4,15	-10117,79	-4226,48	7532,12

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6294,78	-3778,75	11496,37
2,17	-4097,70	1365,78	9510,56
4,15	-10080,97	4105,91	7524,76

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	487,51	12,86
3,37	2268,90	-2392,93	3894,17
6,80	3187,98	3,02	3847,91
10,20	2365,20	2641,33	3802,04
13,60	0,00	-459,80	-20,48

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-10023,28	7464,58	4190,81
4,30	3989,98	3728,12	4157,02
6,80	8647,16	3,60	4123,35
9,20	4358,27	-3577,67	4090,97
11,80	-9987,31	-7457,38	4055,89

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6379,96	3926,80	11382,97
2,17	-3996,26	-1337,38	9423,77
4,15	-10023,28	-4178,87	7464,58

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6294,42	-3776,65	11375,77
2,17	-4076,04	1342,78	9416,58
4,15	-9987,31	4055,89	7457,38

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	493,87	15,17
3,37	2356,17	-2342,66	3193,44
6,80	3182,51	2,92	3147,18
10,20	2450,50	2592,41	3101,31
13,60	0,00	-465,76	-21,40

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-10045,45	7532,06	3901,80
4,30	4094,49	3761,82	3868,02
6,80	8793,76	3,62	3834,34
9,20	4466,07	-3610,03	3801,96
11,80	-10009,24	-7524,82	3766,88

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6072,33	3223,76	11503,67
2,17	-4349,51	-1364,53	9517,87
4,15	-10045,45	-3887,91	7532,06

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5988,72	-3076,83	11496,43
2,17	-4428,45	1368,81	9510,63
4,15	-10009,24	3766,89	7524,82

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	491,48	13,24
3,37	2350,06	-2325,82	3197,57
6,80	3163,97	2,27	3151,31
10,20	2444,54	2572,51	3105,44
13,60	0,00	-463,54	-19,49

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9951,52	7464,53	3855,18
4,30	4061,62	3728,07	3821,40
6,80	8718,69	3,55	3787,72
9,20	4429,69	-3577,72	3755,34
11,80	-9916,00	-7457,43	3720,26

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6076,40	3229,81	11382,92
2,17	-4325,03	-1339,59	9423,73
4,15	-9951,52	-3843,24	7464,53

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5990,50	-3079,05	11375,82
2,17	-4404,59	1345,29	9416,62
4,15	-9916,00	3720,27	7457,43

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	489,88	15,21
3,37	2274,58	-2410,14	3893,91
6,80	3206,67	3,67	3847,65
10,20	2370,60	2661,70	3801,78
13,60	0,00	-461,99	-22,84

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-10117,79	7532,12	4240,82
4,30	4022,30	3761,88	4207,03
6,80	8721,72	3,68	4173,36
9,20	4394,18	-3609,97	4140,98
11,80	-10080,97	-7524,76	4105,90

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6377,52	3924,19	11503,74
2,17	-4018,66	-1362,12	9517,93
4,15	-10117,79	-4226,48	7532,12

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6294,78	-3778,75	11496,37
2,17	-4097,70	1365,78	9510,56
4,15	-10080,97	4105,91	7524,76

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	487,51	12,86
3,37	2268,90	-2392,93	3894,17
6,80	3187,98	3,02	3847,91
10,20	2365,20	2641,33	3802,04
13,60	0,00	-459,80	-20,48

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-10023,28	7464,58	4190,81
4,30	3989,98	3728,12	4157,02
6,80	8647,16	3,60	4123,35
9,20	4358,27	-3577,67	4090,97
11,80	-9987,31	-7457,38	4055,89

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6379,96	3926,80	11382,97
2,17	-3996,26	-1337,38	9423,77
4,15	-10023,28	-4178,87	7464,58

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6294,42	-3776,65	11375,77
2,17	-4076,04	1342,78	9416,58
4,15	-9987,31	4055,89	7457,38

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	493,40	-3,09
3,37	2369,72	-2321,51	3115,03
6,80	3171,94	2,97	3115,03
10,20	2439,87	2588,13	3115,03
13,60	0,00	-464,38	-3,09

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9976,20	7494,71	3777,34
4,30	4091,35	3741,36	3777,34
6,80	8760,56	0,00	3777,34
9,20	4443,61	-3597,46	3777,34
11,80	-9976,22	-7494,71	3777,34

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6015,53	3118,11	11439,71
2,17	-4395,42	-1357,64	9467,21

4,15	-9976,20	-3777,34	7494,71
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6015,55	-3118,11	11439,71
2,17	-4395,44	1357,64	9467,21
4,15	-9976,22	3777,34	7494,71

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	457,30	-3,84
3,37	1932,46	-2503,38	3873,09
6,80	4210,22	0,32	3873,09
10,20	2006,32	2681,99	3873,09
13,60	0,00	-430,41	-3,83

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-9983,09	7494,72	3805,29
4,30	4084,49	3741,37	3805,29
6,80	8753,73	0,01	3805,29
9,20	4436,79	-3597,45	3805,29
11,80	-9983,01	-7494,70	3805,29

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6507,37	3876,93	11439,72
2,17	-4346,33	-1373,14	9467,22
4,15	-9983,09	-3805,29	7494,72

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-6507,19	-3876,92	11439,70
2,17	-4346,21	1373,17	9467,20
4,15	-9983,01	3805,29	7494,70

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	511,20	-2,97
3,37	2473,13	-2414,48	2993,74
6,80	3301,89	2,01	2993,74
10,20	2546,07	2689,99	2993,74
13,60	0,00	-481,14	-2,97

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-10989,94	8236,77	4194,12
4,30	4470,47	4111,80	4194,12
6,80	9601,99	0,00	4194,12
9,20	4857,60	-3953,65	4194,12
11,80	-10989,96	-8236,78	4194,12

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5985,82	2996,70	12181,77
2,17	-4728,37	-1619,93	10209,27
4,15	-10989,94	-4194,12	8236,77

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-5985,85	-2996,70	12181,78
2,17	-4728,39	1619,93	10209,28

4,15	-10989,96	4194,12	8236,78
------	-----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	444,14	-5,78
3,37	317,61	-5142,71	5826,95
6,80	9133,41	0,15	5826,95
10,20	462,90	5100,15	5826,95
13,60	0,00	-418,03	-5,77

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-11453,27	8731,51	3968,91
4,30	4935,76	4358,78	3968,91
6,80	10375,54	0,02	3968,91
9,20	5346,24	-4191,10	3968,91
11,80	-11453,09	-8731,47	3968,91

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-9898,73	5832,73	12676,51
2,17	-5819,92	-1130,67	10704,01
4,15	-11453,27	-3968,91	8731,51

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-9898,45	-5832,72	12676,47
2,17	-5819,70	1130,71	10703,97
4,15	-11453,09	3968,91	8731,47

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,00	0,00	485,66	-4,20
3,37	1511,23	-3212,74	4232,72
6,80	6099,77	0,11	4232,72
10,20	1604,40	3329,63	4232,72
13,60	0,00	-457,10	-4,19

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
1,80	-12644,98	9473,56	4820,35
4,30	5136,87	4729,20	4820,35
6,80	11038,93	0,00	4820,35
9,20	5582,17	-4547,30	4820,35
11,80	-12644,94	-9473,55	4820,35

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-7277,78	4236,92	13418,56
2,17	-5400,60	-1942,48	11446,06
4,15	-12644,98	-4820,35	9473,56

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kgm]	V [kg]	N [kg]
0,20	-7277,69	-4236,91	13418,55
2,17	-5400,53	1942,50	11446,05
4,15	-12644,94	4820,35	9473,55

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,27
3,37	0,51
6,80	0,08
10,20	0,51
13,60	1,27

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,97
3,37	0,40
6,80	0,06
10,20	0,39
13,60	0,97

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,17
3,37	0,00
6,80	0,00
10,20	0,00
13,60	1,17

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,90
3,37	0,00
6,80	0,00
10,20	0,00
13,60	0,90

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,29
3,37	0,27
6,80	0,00
10,20	0,26
13,60	1,29

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,00
3,37	0,22
6,80	0,00
10,20	0,21
13,60	1,00

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,39
6,80	0,06
10,20	0,39
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,40
6,80	0,06
10,20	0,39
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,97
3,37	0,40
6,80	0,06
10,20	0,40
13,60	0,97

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,97
3,37	0,40
6,80	0,06
10,20	0,39
13,60	0,97

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,99
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,35
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,99
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,99

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,99
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,35
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,99
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,99

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,36

13,60	0,98
-------	------

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,40
6,80	0,06
10,20	0,39
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,39
6,80	0,06
10,20	0,39
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,97
3,37	0,40
6,80	0,06
10,20	0,39
13,60	0,97

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,97
3,37	0,40
6,80	0,06
10,20	0,39
13,60	0,97

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,99
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,99

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,35
13,60	0,99

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,37
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

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

0,00	0,98
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,99
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,99

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,35
13,60	0,99

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,37
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,98
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,98

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,99
3,37	0,36
6,80	0,01
10,20	0,36
13,60	0,99

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,91
3,37	0,27
6,80	0,00
10,20	0,26
13,60	0,91

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	1,02
3,37	0,37
6,80	0,00
10,20	0,37
13,60	1,02

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [kg/cmq]
0,00	0,89
3,37	0,00
6,80	0,00
10,20	0,00
13,60	0,89

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_i [kg/cmq]
0,00	0,97
3,37	0,20
6,80	0,00
10,20	0,19
13,60	0,97

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kgm
V	Taglio, espresso in kg
N	Sforzo normale, espresso in kg
N_u	Sforzo normale ultimo, espressa in kg
M_u	Momento ultimo, espressa in kgm
A_{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A_{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
CS	Coeff. di sicurezza sezione
V_{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kg
V_{Rsd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kg
V_{Rcd}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kg
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

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

Base sezione $B = 100$ cm
 Altezza sezione $H = 40,00$ cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,00	0 (-212)	-4	-274	-14043	12,06	10,05	66,21
2	3,37	-2851 (-3809)	4171	18843	-17206	12,06	10,05	4,52
3	6,80	-3921 (-3934)	4171	18115	-17085	12,06	10,05	4,34
4	10,20	-2939 (-4029)	4171	17602	-17000	12,06	10,05	4,22
5	13,60	0 (200)	-4	-347	16784	12,06	10,05	84,08

Verifiche taglio

N°	X	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
1	0,00	637	15072	0	0	0,00
2	3,37	-2875	15651	0	0	0,00
3	6,80	38	15651	0	0	0,00
4	10,20	3272	15651	0	0	0,00
5	13,60	-599	15800	0	0	0,00

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

Base sezione $B = 100$ cm
 Altezza sezione $H = 40,00$ cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	1,80	-12134 (-12134)	4661	8016	-20869	12,06	14,07	1,72
2	4,30	4947 (6459)	4661	13759	19069	12,06	10,05	2,95
3	6,80	10616 (10616)	4661	7960	18132	12,06	10,05	1,71
4	9,20	5374 (6829)	4661	12922	18933	12,06	10,05	2,77
5	11,80	-12134 (-12134)	4661	8016	-20869	12,06	14,07	1,72

Verifiche taglio

N°	X	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
1	1,80	9100	17280	0	0	0,00
2	4,30	4543	16447	0	0	0,00
3	6,80	0	16447	0	0	0,00
4	9,20	-4368	16447	0	0	0,00
5	11,80	-9100	17280	0	0	0,00

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

Base sezione $B = 100$ cm
 Altezza sezione $H = 40,00$ cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,20	-7487 (-8877)	14228	36439	-22734	10,05	12,06	2,56
2	2,17	-5232 (-5788)	11664	50342	-24981	10,05	12,06	4,32
3	4,15	-12134 (-12134)	9100	14376	-19168	10,05	12,06	1,58

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	4175	17775	0	0	0,00
2	2,17	-1669	17419	0	0	0,00
3	4,15	-4661	17063	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-7487 (-8877)	14229	36438	-22734	10,05	12,06	2,56
2	2,17	-5233 (-5788)	11664	50341	-24981	10,05	12,06	4,32
3	4,15	-12134 (-12134)	9100	14376	-19168	10,05	12,06	1,58

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-4175	17775	0	0	0,00
2	2,17	1669	17419	0	0	0,00
3	4,15	4661	17063	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-162)	-4	-345	-14031	12,06	10,05	86,78
2	3,37	-2104 (-2865)	4015	25698	-18338	12,06	10,05	6,40
3	6,80	-3043 (-3053)	4015	23679	-18005	12,06	10,05	5,90
4	10,20	-2174 (-3037)	4015	23836	-18031	12,06	10,05	5,94
5	13,60	0 (152)	-4	-438	16768	12,06	10,05	110,18

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	486	15072	0	0	0,00
2	3,37	-2285	15629	0	0	0,00
3	6,80	30	15629	0	0	0,00
4	10,20	2593	15629	0	0	0,00
5	13,60	-457	15800	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9409 (-9409)	3925	8754	-20988	12,06	14,07	2,23
2	4,30	3730 (4893)	3925	15524	19354	12,06	10,05	3,96
3	6,80	8091 (8091)	3925	8867	18278	12,06	10,05	2,26
4	9,20	4059 (5177)	3925	14552	19197	12,06	10,05	3,71
5	11,80	-9409 (-9409)	3925	8754	-20988	12,06	14,07	2,23

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7000	17178	0	0	0,00
2	4,30	3494	16345	0	0	0,00
3	6,80	0	16345	0	0	0,00
4	9,20	-3360	16345	0	0	0,00
5	11,80	-7000	17178	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6093 (-7431)	10945	32562	-22108	10,05	12,06	2,98
2	2,17	-3675 (-4108)	8972	56866	-26036	10,05	12,06	6,34
3	4,15	-9409 (-9409)	7000	14244	-19147	10,05	12,06	2,03

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	4019	17319	0	0	0,00
2	2,17	-1301	17045	0	0	0,00
3	4,15	-3925	16772	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6093 (-7431)	10945	32562	-22108	10,05	12,06	2,98
2	2,17	-3675 (-4108)	8973	56866	-26036	10,05	12,06	6,34
3	4,15	-9409 (-9409)	7000	14244	-19147	10,05	12,06	2,03

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-4019	17319	0	0	0,00
2	2,17	1301	17045	0	0	0,00
3	4,15	3925	16772	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (195)	-7	-639	16733	12,06	10,05	85,81
2	3,37	-451 (-2677)	7501	73414	-26200	12,06	10,05	9,79
3	6,80	-11911 (-11911)	7501	9905	-15728	12,06	10,05	1,32
4	10,20	-639 (-2847)	7501	65758	-24959	12,06	10,05	8,77
5	13,60	0 (184)	-7	-676	16726	12,06	10,05	91,13

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	586	15799	0	0	0,00
2	3,37	-6685	16113	0	0	0,00
3	6,80	0	16113	0	0	0,00
4	10,20	6630	16113	0	0	0,00
5	13,60	-551	15799	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-15367 (-15367)	5365	7243	-20744	12,06	14,07	1,35
2	4,30	6589 (8533)	5365	11790	18750	12,06	10,05	2,20
3	6,80	13876 (13876)	5365	6948	17968	12,06	10,05	1,29
4	9,20	7139 (9008)	5365	11102	18639	12,06	10,05	2,07
5	11,80	-15367 (-15367)	5365	7243	-20744	12,06	14,07	1,35

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	11697	17378	0	0	0,00
2	4,30	5839	16545	0	0	0,00
3	6,80	0	16545	0	0	0,00
4	9,20	-5615	16545	0	0	0,00
5	11,80	-11697	17378	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-12803 (-15303)	16826	22524	-20485	10,05	12,06	1,34
2	2,17	-7702 (-8236)	14262	40502	-23391	10,05	12,06	2,84
3	4,15	-15367 (-15367)	11697	14621	-19208	10,05	12,06	1,25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	7508	18135	0	0	0,00
2	2,17	-1606	17779	0	0	0,00
3	4,15	-5365	17423	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-12802 (-15302)	16826	22525	-20485	10,05	12,06	1,34
2	2,17	-7701 (-8236)	14261	40504	-23391	10,05	12,06	2,84
3	4,15	-15367 (-15367)	11697	14621	-19208	10,05	12,06	1,25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-7508	18135	0	0	0,00
2	2,17	1606	17779	0	0	0,00
3	4,15	5365	17423	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (150)	-6	-707	16721	12,06	10,05	111,16
2	3,37	-304 (-2016)	6430	92656	-29056	12,06	10,05	14,41
3	6,80	-9121 (-9121)	6430	11245	-15950	12,06	10,05	1,75
4	10,20	-452 (-2150)	6430	82308	-27520	12,06	10,05	12,80
5	13,60	0 (-142)	-6	-630	-13981	12,06	10,05	98,75

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	452	15800	0	0	0,00
2	3,37	-5143	15964	0	0	0,00
3	6,80	0	15964	0	0	0,00
4	10,20	5100	15964	0	0	0,00
5	13,60	-425	15071	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-12255 (-12256)	4673	7953	-20859	12,06	14,07	1,70
2	4,30	5108 (6646)	4673	13362	19005	12,06	10,05	2,86
3	6,80	10872 (10872)	4673	7781	18103	12,06	10,05	1,67
4	9,20	5543 (7022)	4673	12561	18875	12,06	10,05	2,69
5	11,80	-12256 (-12256)	4673	7953	-20859	12,06	14,07	1,70

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	9251	17282	0	0	0,00
2	4,30	4618	16449	0	0	0,00
3	6,80	0	16449	0	0	0,00
4	9,20	-4440	16449	0	0	0,00
5	11,80	-9251	17282	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-10038 (-12181)	13196	22121	-20420	10,05	12,06	1,68
2	2,17	-5632 (-6083)	11223	44288	-24003	10,05	12,06	3,95
3	4,15	-12255 (-12255)	9251	14482	-19186	10,05	12,06	1,57

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	6437	17631	0	0	0,00
2	2,17	-1353	17358	0	0	0,00
3	4,15	-4673	17084	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-10038 (-12182)	13196	22120	-20420	10,05	12,06	1,68
2	2,17	-5633 (-6083)	11223	44284	-24002	10,05	12,06	3,95
3	4,15	-12256 (-12256)	9251	14482	-19186	10,05	12,06	1,57

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-6437	17631	0	0	0,00
2	2,17	1352	17358	0	0	0,00
3	4,15	4673	17084	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-214)	-5	-351	-14030	12,06	10,05	65,50
2	3,37	-2034 (-3441)	5418	29991	-19048	12,06	10,05	5,54
3	6,80	-8018 (-8018)	5418	10719	-15863	12,06	10,05	1,98
4	10,20	-2157 (-3618)	5418	28045	-18726	12,06	10,05	5,18
5	13,60	0 (-202)	-5	-374	-14026	12,06	10,05	69,58

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	643	15071	0	0	0,00

2	3,37	-4227	15824	0	0	0,00
3	6,80	0	15824	0	0	0,00
4	10,20	4387	15824	0	0	0,00
5	13,60	-605	15071	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-17115 (-17115)	6546	7980	-20863	12,06	14,07	1,22
2	4,30	6930 (9059)	6546	13782	19072	12,06	10,05	2,11
3	6,80	14911 (14911)	6546	7961	18132	12,06	10,05	1,22
4	9,20	7532 (9580)	6546	12941	18937	12,06	10,05	1,98
5	11,80	-17115 (-17115)	6546	7980	-20863	12,06	14,07	1,22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	12810	17542	0	0	0,00
2	4,30	6395	16709	0	0	0,00
3	6,80	0	16709	0	0	0,00
4	9,20	-6149	16709	0	0	0,00
5	11,80	-12810	17542	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-9431 (-11237)	17939	36241	-22702	10,05	12,06	2,02
2	2,17	-7239 (-8139)	15375	45805	-24248	10,05	12,06	2,98
3	4,15	-17115 (-17115)	12810	14343	-19163	10,05	12,06	1,12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	5424	18289	0	0	0,00
2	2,17	-2703	17934	0	0	0,00
3	4,15	-6546	17578	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-9432 (-11238)	17939	36239	-22702	10,05	12,06	2,02
2	2,17	-7239 (-8139)	15375	45804	-24248	10,05	12,06	2,98
3	4,15	-17115 (-17115)	12810	14343	-19163	10,05	12,06	1,12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-5424	18289	0	0	0,00
2	2,17	2703	17934	0	0	0,00
3	4,15	6546	17578	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-166)	-5	-407	-14020	12,06	10,05	84,45
2	3,37	-1553 (-2665)	4867	36853	-20182	12,06	10,05	7,57
3	6,80	-6193 (-6193)	4867	12727	-16195	12,06	10,05	2,62
4	10,20	-1650 (-2806)	4867	34265	-19754	12,06	10,05	7,04
5	13,60	0 (-156)	-5	-432	-14016	12,06	10,05	89,69

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	499	15071	0	0	0,00
2	3,37	-3339	15747	0	0	0,00
3	6,80	0	15747	0	0	0,00
4	10,20	3470	15747	0	0	0,00
5	13,60	-469	15071	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-13745 (-13745)	5647	8614	-20965	12,06	14,07	1,53
2	4,30	5429 (7128)	5647	15307	19319	12,06	10,05	2,71
3	6,80	11794 (11794)	5647	8743	18258	12,06	10,05	1,55
4	9,20	5910 (7543)	5647	14349	19164	12,06	10,05	2,54
5	11,80	-13745 (-13745)	5647	8614	-20965	12,06	14,07	1,53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	10216	17417	0	0	0,00
2	4,30	5100	16584	0	0	0,00
3	6,80	0	16584	0	0	0,00
4	9,20	-4903	16584	0	0	0,00
5	11,80	-10216	17417	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-7536 (-9158)	14161	34724	-22457	10,05	12,06	2,45
2	2,17	-5341 (-6077)	12188	49994	-24925	10,05	12,06	4,10
3	4,15	-13745 (-13745)	10216	14229	-19145	10,05	12,06	1,39

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	4871	17765	0	0	0,00
2	2,17	-2210	17492	0	0	0,00
3	4,15	-5647	17218	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-7536 (-9158)	14161	34724	-22457	10,05	12,06	2,45
2	2,17	-5341 (-6076)	12188	49994	-24925	10,05	12,06	4,10
3	4,15	-13745 (-13745)	10216	14229	-19145	10,05	12,06	1,39

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-4871	17765	0	0	0,00

2	2,17	2210	17492	0	0	0,00
3	4,15	5647	17218	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-163)	-20	-1691	-13795	12,06	10,05	84,72
2	3,37	-2198 (-2930)	3202	18795	-17198	12,06	10,05	5,87
3	6,80	-3008 (-3018)	3248	18445	-17140	12,06	10,05	5,68
4	10,20	-2241 (-3080)	3294	18304	-17116	12,06	10,05	5,56
5	13,60	0 (153)	14	1511	17089	12,06	10,05	111,73

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	489	15069	0	0	0,00
2	3,37	-2198	15516	0	0	0,00
3	6,80	30	15523	0	0	0,00
4	10,20	2521	15529	0	0	0,00
5	13,60	-459	15802	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9274 (-9310)	3531	7909	-20852	12,06	14,07	2,24
2	4,30	3793 (4950)	3565	13731	19064	12,06	10,05	3,85
3	6,80	8124 (8124)	3599	8037	18144	12,06	10,05	2,23
4	9,20	4103 (5217)	3631	13209	18980	12,06	10,05	3,64
5	11,80	-9310 (-9310)	3666	8232	-20904	12,06	14,07	2,25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	6963	17124	0	0	0,00
2	4,30	3474	16295	0	0	0,00
3	6,80	-4	16300	0	0	0,00
4	9,20	-3347	16304	0	0	0,00
5	11,80	-6970	17142	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5736 (-6793)	10881	36405	-22729	10,05	12,06	3,35
2	2,17	-4032 (-4456)	8922	49869	-24905	10,05	12,06	5,59
3	4,15	-9274 (-9274)	6963	14393	-19171	10,05	12,06	2,07

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3176	17310	0	0	0,00
2	2,17	-1271	17038	0	0	0,00
3	4,15	-3531	16767	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5821 (-6929)	10888	35480	-22579	10,05	12,06	3,26
2	2,17	-3953 (-4374)	8929	51314	-25138	10,05	12,06	5,75
3	4,15	-9310 (-9310)	6970	14347	-19164	10,05	12,06	2,06

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3326	17311	0	0	0,00
2	2,17	1265	17039	0	0	0,00
3	4,15	3654	16768	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (164)	-22	-2224	16455	12,06	10,05	100,57
2	3,37	-2203 (-2941)	3200	18696	-17181	12,06	10,05	5,84
3	6,80	-3027 (-3037)	3246	18292	-17114	12,06	10,05	5,63
4	10,20	-2247 (-3093)	3292	18198	-17099	12,06	10,05	5,53
5	13,60	0 (-154)	16	1463	-14333	12,06	10,05	93,26

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	491	15797	0	0	0,00
2	3,37	-2215	15516	0	0	0,00
3	6,80	30	15522	0	0	0,00
4	10,20	2540	15529	0	0	0,00
5	13,60	-462	15074	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9367 (-9404)	3580	7939	-20856	12,06	14,07	2,22
2	4,30	3826 (4994)	3613	13803	19076	12,06	10,05	3,82
3	6,80	8199 (8199)	3647	8074	18150	12,06	10,05	2,21
4	9,20	4139 (5264)	3679	13274	18990	12,06	10,05	3,61
5	11,80	-9404 (-9404)	3715	8259	-20908	12,06	14,07	2,22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7030	17130	0	0	0,00
2	4,30	3508	16302	0	0	0,00
3	6,80	-4	16306	0	0	0,00
4	9,20	-3380	16311	0	0	0,00
5	11,80	-7037	17149	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5735 (-6793)	11002	36955	-22818	10,05	12,06	3,36
2	2,17	-4055 (-4486)	9016	50141	-24949	10,05	12,06	5,56
3	4,15	-9367 (-9367)	7030	14387	-19170	10,05	12,06	2,05

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3177	17327	0	0	0,00
2	2,17	-1294	17051	0	0	0,00
3	4,15	-3580	16776	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5818 (-6925)	11009	36042	-22670	10,05	12,06	3,27
2	2,17	-3976 (-4406)	9023	51567	-25179	10,05	12,06	5,71
3	4,15	-9404 (-9404)	7037	14340	-19163	10,05	12,06	2,04

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3322	17328	0	0	0,00
2	2,17	1290	17052	0	0	0,00
3	4,15	3700	16777	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-162)	-24	-2013	-13739	12,06	10,05	84,73
2	3,37	-2113 (-2875)	4014	25569	-18317	12,06	10,05	6,37
3	6,80	-3054 (-3064)	4060	23906	-18042	12,06	10,05	5,89
4	10,20	-2159 (-3031)	4106	24596	-18156	12,06	10,05	5,99
5	13,60	0 (-152)	16	1479	-14336	12,06	10,05	94,12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	487	15069	0	0	0,00
2	3,37	-2290	15629	0	0	0,00
3	6,80	31	15635	0	0	0,00
4	10,20	2617	15642	0	0	0,00
5	13,60	-457	15074	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9444 (-9481)	3925	8685	-20977	12,06	14,07	2,21
2	4,30	3749 (4917)	3959	15592	19365	12,06	10,05	3,94
3	6,80	8122 (8122)	3993	8996	18299	12,06	10,05	2,25
4	9,20	4062 (5187)	4025	14946	19261	12,06	10,05	3,71
5	11,80	-9481 (-9481)	4060	9006	-21028	12,06	14,07	2,22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7030	17178	0	0	0,00
2	4,30	3508	16350	0	0	0,00
3	6,80	-4	16354	0	0	0,00
4	9,20	-3380	16359	0	0	0,00
5	11,80	-7037	17197	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6073 (-7402)	11002	32953	-22171	10,05	12,06	3,00
2	2,17	-3701 (-4137)	9016	56664	-26003	10,05	12,06	6,28
3	4,15	-9444 (-9444)	7030	14255	-19149	10,05	12,06	2,03

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3992	17327	0	0	0,00
2	2,17	-1310	17051	0	0	0,00
3	4,15	-3925	16776	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6155 (-7532)	11009	32236	-22055	10,05	12,06	2,93
2	2,17	-3622 (-4057)	9023	58483	-26297	10,05	12,06	6,48
3	4,15	-9481 (-9481)	7037	14208	-19141	10,05	12,06	2,02

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-4136	17328	0	0	0,00
2	2,17	1307	17052	0	0	0,00
3	4,15	4045	16777	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (161)	-21	-2153	16467	12,06	10,05	102,04
2	3,37	-2108 (-2865)	4011	25671	-18334	12,06	10,05	6,40
3	6,80	-3035 (-3045)	4058	24079	-18071	12,06	10,05	5,93
4	10,20	-2154 (-3018)	4103	24710	-18175	12,06	10,05	6,02
5	13,60	0 (-152)	13	1232	-14295	12,06	10,05	94,31

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	485	15798	0	0	0,00
2	3,37	-2272	15629	0	0	0,00
3	6,80	31	15635	0	0	0,00
4	10,20	2597	15641	0	0	0,00
5	13,60	-455	15074	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9350 (-9386)	3873	8654	-20972	12,06	14,07	2,23
2	4,30	3717 (4874)	3907	15513	19352	12,06	10,05	3,97
3	6,80	8048 (8048)	3941	8957	18293	12,06	10,05	2,27
4	9,20	4027 (5141)	3973	14875	19249	12,06	10,05	3,74
5	11,80	-9386 (-9386)	4008	8978	-21024	12,06	14,07	2,24

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	6963	17171	0	0	0,00
2	4,30	3474	16343	0	0	0,00
3	6,80	-4	16347	0	0	0,00
4	9,20	-3347	16352	0	0	0,00
5	11,80	-6970	17190	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6071 (-7398)	10881	32499	-22098	10,05	12,06	2,99
2	2,17	-3681 (-4110)	8922	56337	-25950	10,05	12,06	6,31
3	4,15	-9350 (-9350)	6963	14261	-19150	10,05	12,06	2,05

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3987	17310	0	0	0,00
2	2,17	-1288	17038	0	0	0,00
3	4,15	-3873	16767	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6156 (-7534)	10888	31766	-21979	10,05	12,06	2,92
2	2,17	-3601 (-4028)	8929	58186	-26249	10,05	12,06	6,52
3	4,15	-9386 (-9386)	6970	14215	-19142	10,05	12,06	2,04

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-4136	17311	0	0	0,00
2	2,17	1283	17039	0	0	0,00
3	4,15	3996	16768	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-164)	-19	-1640	-13804	12,06	10,05	84,17
2	3,37	-2375 (-3143)	3105	16637	-16841	12,06	10,05	5,36
3	6,80	-3164 (-3165)	3151	16794	-16867	12,06	10,05	5,33
4	10,20	-2420 (-3283)	3197	16354	-16794	12,06	10,05	5,11
5	13,60	0 (154)	13	1469	17082	12,06	10,05	110,90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	493	15069	0	0	0,00
2	3,37	-2307	15503	0	0	0,00
3	6,80	3	15509	0	0	0,00
4	10,20	2592	15516	0	0	0,00
5	13,60	-463	15802	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9916 (-9952)	3720	7788	-20832	12,06	14,07	2,09
2	4,30	4079 (5318)	3754	13421	19014	12,06	10,05	3,58
3	6,80	8719 (8719)	3788	7871	18117	12,06	10,05	2,08
4	9,20	4413 (5606)	3820	12898	18930	12,06	10,05	3,38
5	11,80	-9952 (-9952)	3855	8089	-20881	12,06	14,07	2,10

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7457	17150	0	0	0,00
2	4,30	3721	16321	0	0	0,00
3	6,80	-4	16326	0	0	0,00
4	9,20	-3585	16330	0	0	0,00
5	11,80	-7465	17168	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5990 (-7016)	11376	37013	-22827	10,05	12,06	3,25
2	2,17	-4405 (-4853)	9417	47625	-24542	10,05	12,06	5,06
3	4,15	-9916 (-9916)	7457	14421	-19176	10,05	12,06	1,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3079	17379	0	0	0,00
2	2,17	-1345	17107	0	0	0,00
3	4,15	-3720	16835	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6076 (-7152)	11383	36095	-22679	10,05	12,06	3,17
2	2,17	-4325 (-4771)	9424	48873	-24744	10,05	12,06	5,19
3	4,15	-9952 (-9952)	7465	14378	-19169	10,05	12,06	1,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3230	17380	0	0	0,00
2	2,17	1340	17108	0	0	0,00
3	4,15	3843	16836	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (165)	-21	-2139	16470	12,06	10,05	99,95
2	3,37	-2380 (-3154)	3101	16540	-16825	12,06	10,05	5,33
3	6,80	-3183 (-3184)	3147	16650	-16843	12,06	10,05	5,29
4	10,20	-2427 (-3296)	3193	16251	-16777	12,06	10,05	5,09
5	13,60	0 (-155)	15	1403	-14323	12,06	10,05	92,53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	495	15797	0	0	0,00

2	3,37	-2325	15502	0	0	0,00
3	6,80	4	15509	0	0	0,00
4	10,20	2611	15515	0	0	0,00
5	13,60	-465	15074	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-10009 (-10045)	3767	7813	-20836	12,06	14,07	2,07
2	4,30	4113 (5363)	3801	13482	19024	12,06	10,05	3,55
3	6,80	8794 (8794)	3834	7902	18122	12,06	10,05	2,06
4	9,20	4449 (5653)	3867	12954	18939	12,06	10,05	3,35
5	11,80	-10045 (-10045)	3902	8112	-20884	12,06	14,07	2,08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7525	17156	0	0	0,00
2	4,30	3755	16328	0	0	0,00
3	6,80	-4	16332	0	0	0,00
4	9,20	-3617	16337	0	0	0,00
5	11,80	-7532	17175	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5989 (-7013)	11496	37565	-22916	10,05	12,06	3,27
2	2,17	-4428 (-4884)	9511	47863	-24581	10,05	12,06	5,03
3	4,15	-10009 (-10009)	7525	14415	-19175	10,05	12,06	1,92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3077	17396	0	0	0,00
2	2,17	-1369	17120	0	0	0,00
3	4,15	-3767	16845	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6072 (-7146)	11504	36654	-22769	10,05	12,06	3,19
2	2,17	-4350 (-4804)	9518	49095	-24780	10,05	12,06	5,16
3	4,15	-10045 (-10045)	7532	14372	-19168	10,05	12,06	1,91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3224	17397	0	0	0,00
2	2,17	1365	17121	0	0	0,00
3	4,15	3888	16846	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-163)	-23	-1922	-13755	12,06	10,05	84,15
2	3,37	-2298 (-3095)	3801	21715	-17680	12,06	10,05	5,71
3	6,80	-3207 (-3208)	3848	21078	-17575	12,06	10,05	5,48
4	10,20	-2347 (-3240)	3894	21132	-17584	12,06	10,05	5,43
5	13,60	0 (154)	15	1696	17119	12,06	10,05	111,50

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	491	15069	0	0	0,00
2	3,37	-2392	15600	0	0	0,00
3	6,80	4	15606	0	0	0,00
4	10,20	2680	15612	0	0	0,00
5	13,60	-461	15803	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-10081 (-10118)	4106	8500	-20947	12,06	14,07	2,07
2	4,30	4041 (5291)	4140	15088	19283	12,06	10,05	3,64
3	6,80	8722 (8722)	4173	8736	18257	12,06	10,05	2,09
4	9,20	4376 (5581)	4206	14454	19181	12,06	10,05	3,44
5	11,80	-10118 (-10118)	4241	8800	-20995	12,06	14,07	2,08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7525	17203	0	0	0,00
2	4,30	3755	16375	0	0	0,00
3	6,80	-4	16380	0	0	0,00
4	9,20	-3617	16384	0	0	0,00
5	11,80	-7532	17222	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6295 (-7553)	11496	34004	-22341	10,05	12,06	2,96
2	2,17	-4098 (-4552)	9511	53129	-25432	10,05	12,06	5,59
3	4,15	-10081 (-10081)	7525	14299	-19156	10,05	12,06	1,90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3779	17396	0	0	0,00
2	2,17	-1366	17120	0	0	0,00
3	4,15	-4106	16845	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6378 (-7684)	11504	33267	-22222	10,05	12,06	2,89
2	2,17	-4019 (-4472)	9518	54645	-25677	10,05	12,06	5,74
3	4,15	-10118 (-10118)	7532	14255	-19149	10,05	12,06	1,89

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3924	17397	0	0	0,00

2	2,17	1362	17121	0	0	0,00
3	4,15	4226	16846	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-163)	-20	-1736	-13787	12,06	10,05	84,75
2	3,37	-2294 (-3084)	3802	21812	-17696	12,06	10,05	5,74
3	6,80	-3188 (-3189)	3848	21236	-17601	12,06	10,05	5,52
4	10,20	-2341 (-3227)	3894	21238	-17601	12,06	10,05	5,45
5	13,60	0 (153)	13	1437	17077	12,06	10,05	111,77

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	489	15069	0	0	0,00
2	3,37	-2375	15600	0	0	0,00
3	6,80	4	15606	0	0	0,00
4	10,20	2660	15612	0	0	0,00
5	13,60	-459	15802	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9987 (-10023)	4056	8474	-20943	12,06	14,07	2,09
2	4,30	4008 (5247)	4090	15022	19273	12,06	10,05	3,67
3	6,80	8647 (8647)	4123	8703	18252	12,06	10,05	2,11
4	9,20	4341 (5535)	4156	14395	19172	12,06	10,05	3,46
5	11,80	-10023 (-10023)	4191	8777	-20991	12,06	14,07	2,09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7457	17196	0	0	0,00
2	4,30	3721	16368	0	0	0,00
3	6,80	-4	16373	0	0	0,00
4	9,20	-3585	16377	0	0	0,00
5	11,80	-7465	17215	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6294 (-7552)	11376	33539	-22266	10,05	12,06	2,95
2	2,17	-4076 (-4523)	9417	52852	-25387	10,05	12,06	5,61
3	4,15	-9987 (-9987)	7457	14304	-19157	10,05	12,06	1,92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3777	17379	0	0	0,00
2	2,17	-1343	17107	0	0	0,00
3	4,15	-4056	16835	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6380 (-7688)	11383	32789	-22144	10,05	12,06	2,88
2	2,17	-3996 (-4442)	9424	54391	-25636	10,05	12,06	5,77
3	4,15	-10023 (-10023)	7465	14261	-19150	10,05	12,06	1,91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3927	17380	0	0	0,00
2	2,17	1337	17108	0	0	0,00
3	4,15	4179	16836	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-164)	-19	-1640	-13804	12,06	10,05	84,17
2	3,37	-2375 (-3143)	3105	16637	-16841	12,06	10,05	5,36
3	6,80	-3164 (-3165)	3151	16794	-16867	12,06	10,05	5,33
4	10,20	-2420 (-3283)	3197	16354	-16794	12,06	10,05	5,11
5	13,60	0 (154)	13	1469	17082	12,06	10,05	110,90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	493	15069	0	0	0,00
2	3,37	-2307	15503	0	0	0,00
3	6,80	3	15509	0	0	0,00
4	10,20	2592	15516	0	0	0,00
5	13,60	-463	15802	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9916 (-9952)	3720	7788	-20832	12,06	14,07	2,09
2	4,30	4079 (5318)	3754	13421	19014	12,06	10,05	3,58
3	6,80	8719 (8719)	3788	7871	18117	12,06	10,05	2,08
4	9,20	4413 (5606)	3820	12898	18930	12,06	10,05	3,38
5	11,80	-9952 (-9952)	3855	8089	-20881	12,06	14,07	2,10

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7457	17150	0	0	0,00
2	4,30	3721	16321	0	0	0,00
3	6,80	-4	16326	0	0	0,00
4	9,20	-3585	16330	0	0	0,00
5	11,80	-7465	17168	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5990 (-7016)	11376	37013	-22827	10,05	12,06	3,25
2	2,17	-4405 (-4853)	9417	47625	-24542	10,05	12,06	5,06
3	4,15	-9916 (-9916)	7457	14421	-19176	10,05	12,06	1,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3079	17379	0	0	0,00
2	2,17	-1345	17107	0	0	0,00
3	4,15	-3720	16835	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6076 (-7152)	11383	36095	-22679	10,05	12,06	3,17
2	2,17	-4325 (-4771)	9424	48873	-24744	10,05	12,06	5,19
3	4,15	-9952 (-9952)	7465	14378	-19169	10,05	12,06	1,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3230	17380	0	0	0,00
2	2,17	1340	17108	0	0	0,00
3	4,15	3843	16836	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (165)	-21	-2139	16470	12,06	10,05	99,95
2	3,37	-2380 (-3154)	3101	16540	-16825	12,06	10,05	5,33
3	6,80	-3183 (-3184)	3147	16650	-16843	12,06	10,05	5,29
4	10,20	-2427 (-3296)	3193	16251	-16777	12,06	10,05	5,09
5	13,60	0 (-155)	15	1403	-14323	12,06	10,05	92,53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	495	15797	0	0	0,00
2	3,37	-2325	15502	0	0	0,00
3	6,80	4	15509	0	0	0,00
4	10,20	2611	15515	0	0	0,00
5	13,60	-465	15074	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-10009 (-10045)	3767	7813	-20836	12,06	14,07	2,07
2	4,30	4113 (5363)	3801	13482	19024	12,06	10,05	3,55
3	6,80	8794 (8794)	3834	7902	18122	12,06	10,05	2,06
4	9,20	4449 (5653)	3867	12954	18939	12,06	10,05	3,35
5	11,80	-10045 (-10045)	3902	8112	-20884	12,06	14,07	2,08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7525	17156	0	0	0,00
2	4,30	3755	16328	0	0	0,00
3	6,80	-4	16332	0	0	0,00
4	9,20	-3617	16337	0	0	0,00
5	11,80	-7532	17175	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5989 (-7013)	11496	37565	-22916	10,05	12,06	3,27
2	2,17	-4428 (-4884)	9511	47863	-24581	10,05	12,06	5,03
3	4,15	-10009 (-10009)	7525	14415	-19175	10,05	12,06	1,92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3077	17396	0	0	0,00
2	2,17	-1369	17120	0	0	0,00
3	4,15	-3767	16845	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6072 (-7146)	11504	36654	-22769	10,05	12,06	3,19
2	2,17	-4350 (-4804)	9518	49095	-24780	10,05	12,06	5,16
3	4,15	-10045 (-10045)	7532	14372	-19168	10,05	12,06	1,91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3224	17397	0	0	0,00
2	2,17	1365	17121	0	0	0,00
3	4,15	3888	16846	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-163)	-23	-1922	-13755	12,06	10,05	84,15
2	3,37	-2298 (-3095)	3801	21715	-17680	12,06	10,05	5,71
3	6,80	-3207 (-3208)	3848	21078	-17575	12,06	10,05	5,48
4	10,20	-2347 (-3240)	3894	21132	-17584	12,06	10,05	5,43
5	13,60	0 (154)	15	1696	17119	12,06	10,05	111,50

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	491	15069	0	0	0,00
2	3,37	-2392	15600	0	0	0,00
3	6,80	4	15606	0	0	0,00
4	10,20	2680	15612	0	0	0,00
5	13,60	-461	15803	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-10081 (-10118)	4106	8500	-20947	12,06	14,07	2,07
2	4,30	4041 (5291)	4140	15088	19283	12,06	10,05	3,64
3	6,80	8722 (8722)	4173	8736	18257	12,06	10,05	2,09
4	9,20	4376 (5581)	4206	14454	19181	12,06	10,05	3,44
5	11,80	-10118 (-10118)	4241	8800	-20995	12,06	14,07	2,08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7525	17203	0	0	0,00
2	4,30	3755	16375	0	0	0,00
3	6,80	-4	16380	0	0	0,00
4	9,20	-3617	16384	0	0	0,00
5	11,80	-7532	17222	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6295 (-7553)	11496	34004	-22341	10,05	12,06	2,96
2	2,17	-4098 (-4552)	9511	53129	-25432	10,05	12,06	5,59
3	4,15	-10081 (-10081)	7525	14299	-19156	10,05	12,06	1,90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3779	17396	0	0	0,00
2	2,17	-1366	17120	0	0	0,00
3	4,15	-4106	16845	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6378 (-7684)	11504	33267	-22222	10,05	12,06	2,89
2	2,17	-4019 (-4472)	9518	54645	-25677	10,05	12,06	5,74
3	4,15	-10118 (-10118)	7532	14255	-19149	10,05	12,06	1,89

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3924	17397	0	0	0,00
2	2,17	1362	17121	0	0	0,00
3	4,15	4226	16846	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-163)	-20	-1736	-13787	12,06	10,05	84,75
2	3,37	-2294 (-3084)	3802	21812	-17696	12,06	10,05	5,74
3	6,80	-3188 (-3189)	3848	21236	-17601	12,06	10,05	5,52
4	10,20	-2341 (-3227)	3894	21238	-17601	12,06	10,05	5,45
5	13,60	0 (153)	13	1437	17077	12,06	10,05	111,77

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	489	15069	0	0	0,00
2	3,37	-2375	15600	0	0	0,00
3	6,80	4	15606	0	0	0,00
4	10,20	2660	15612	0	0	0,00
5	13,60	-459	15802	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9987 (-10023)	4056	8474	-20943	12,06	14,07	2,09
2	4,30	4008 (5247)	4090	15022	19273	12,06	10,05	3,67
3	6,80	8647 (8647)	4123	8703	18252	12,06	10,05	2,11
4	9,20	4341 (5535)	4156	14395	19172	12,06	10,05	3,46
5	11,80	-10023 (-10023)	4191	8777	-20991	12,06	14,07	2,09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7457	17196	0	0	0,00
2	4,30	3721	16368	0	0	0,00
3	6,80	-4	16373	0	0	0,00
4	9,20	-3585	16377	0	0	0,00
5	11,80	-7465	17215	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6294 (-7552)	11376	33539	-22266	10,05	12,06	2,95
2	2,17	-4076 (-4523)	9417	52852	-25387	10,05	12,06	5,61
3	4,15	-9987 (-9987)	7457	14304	-19157	10,05	12,06	1,92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3777	17379	0	0	0,00
2	2,17	-1343	17107	0	0	0,00
3	4,15	-4056	16835	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6380 (-7688)	11383	32789	-22144	10,05	12,06	2,88
2	2,17	-3996 (-4442)	9424	54391	-25636	10,05	12,06	5,77
3	4,15	-10023 (-10023)	7465	14261	-19150	10,05	12,06	1,91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3927	17380	0	0	0,00
2	2,17	1337	17108	0	0	0,00
3	4,15	4179	16836	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (163)	16	1643	17111	12,06	10,05	104,78
2	3,37	-2179 (-2923)	3292	19505	-17315	12,06	10,05	5,92
3	6,80	-3027 (-3037)	3246	18294	-17115	12,06	10,05	5,64
4	10,20	-2271 (-3111)	3200	17469	-16978	12,06	10,05	5,46
5	13,60	0 (154)	-22	-2360	16431	12,06	10,05	106,70

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	490	15803	0	0	0,00

2	3,37	-2233	15529	0	0	0,00
3	6,80	30	15522	0	0	0,00
4	10,20	2522	15516	0	0	0,00
5	13,60	-462	15797	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9404 (-9404)	3715	8259	-20908	12,06	14,07	2,22
2	4,30	3808 (4978)	3681	14146	19131	12,06	10,05	3,84
3	6,80	8199 (8199)	3647	8074	18150	12,06	10,05	2,21
4	9,20	4156 (5279)	3615	12970	18941	12,06	10,05	3,59
5	11,80	-9367 (-9404)	3580	7939	-20856	12,06	14,07	2,22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7037	17149	0	0	0,00
2	4,30	3515	16311	0	0	0,00
3	6,80	4	16306	0	0	0,00
4	9,20	-3373	16302	0	0	0,00
5	11,80	-7030	17130	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5818 (-6925)	11009	36042	-22670	10,05	12,06	3,27
2	2,17	-3976 (-4406)	9023	51567	-25179	10,05	12,06	5,71
3	4,15	-9404 (-9404)	7037	14340	-19163	10,05	12,06	2,04

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3322	17328	0	0	0,00
2	2,17	-1290	17052	0	0	0,00
3	4,15	-3700	16777	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5735 (-6793)	11002	36955	-22818	10,05	12,06	3,36
2	2,17	-4055 (-4486)	9016	50141	-24949	10,05	12,06	5,56
3	4,15	-9367 (-9367)	7030	14387	-19170	10,05	12,06	2,05

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3177	17327	0	0	0,00
2	2,17	1294	17051	0	0	0,00
3	4,15	3580	16776	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-163)	14	1189	-14288	12,06	10,05	87,92
2	3,37	-2173 (-2911)	3294	19615	-17333	12,06	10,05	5,95
3	6,80	-3008 (-3018)	3248	18447	-17140	12,06	10,05	5,68
4	10,20	-2265 (-3098)	3202	17566	-16994	12,06	10,05	5,49
5	13,60	0 (153)	-20	-2145	16469	12,06	10,05	107,45

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	488	15074	0	0	0,00
2	3,37	-2216	15529	0	0	0,00
3	6,80	29	15523	0	0	0,00
4	10,20	2502	15516	0	0	0,00
5	13,60	-460	15798	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9310 (-9310)	3666	8232	-20904	12,06	14,07	2,25
2	4,30	3775 (4934)	3632	14075	19120	12,06	10,05	3,87
3	6,80	8124 (8124)	3599	8037	18144	12,06	10,05	2,23
4	9,20	4120 (5232)	3566	12903	18930	12,06	10,05	3,62
5	11,80	-9274 (-9310)	3531	7909	-20852	12,06	14,07	2,24

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	6970	17142	0	0	0,00
2	4,30	3481	16304	0	0	0,00
3	6,80	4	16300	0	0	0,00
4	9,20	-3340	16295	0	0	0,00
5	11,80	-6963	17124	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5821 (-6929)	10888	35480	-22579	10,05	12,06	3,26
2	2,17	-3953 (-4374)	8929	51314	-25138	10,05	12,06	5,75
3	4,15	-9310 (-9310)	6970	14347	-19164	10,05	12,06	2,06

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3326	17311	0	0	0,00
2	2,17	-1265	17039	0	0	0,00
3	4,15	-3654	16768	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5736 (-6793)	10881	36405	-22729	10,05	12,06	3,35
2	2,17	-4032 (-4456)	8922	49869	-24905	10,05	12,06	5,59
3	4,15	-9274 (-9274)	6963	14393	-19171	10,05	12,06	2,07

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3176	17310	0	0	0,00

2	2,17	1271	17038	0	0	0,00
3	4,15	3531	16767	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-162)	16	1390	-14321	12,06	10,05	88,50
2	3,37	-2089 (-2858)	4106	26555	-18480	12,06	10,05	6,47
3	6,80	-3054 (-3064)	4060	23908	-18043	12,06	10,05	5,89
4	10,20	-2183 (-3048)	4014	23721	-18012	12,06	10,05	5,91
5	13,60	0 (-153)	-24	-2135	-13717	12,06	10,05	89,88

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	486	15074	0	0	0,00
2	3,37	-2308	15642	0	0	0,00
3	6,80	30	15635	0	0	0,00
4	10,20	2598	15629	0	0	0,00
5	13,60	-458	15069	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9481 (-9481)	4060	9006	-21028	12,06	14,07	2,22
2	4,30	3731 (4901)	4027	15957	19424	12,06	10,05	3,96
3	6,80	8122 (8122)	3993	8996	18299	12,06	10,05	2,25
4	9,20	4080 (5203)	3961	14622	19208	12,06	10,05	3,69
5	11,80	-9444 (-9481)	3925	8685	-20977	12,06	14,07	2,21

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7037	17197	0	0	0,00
2	4,30	3515	16359	0	0	0,00
3	6,80	4	16354	0	0	0,00
4	9,20	-3372	16350	0	0	0,00
5	11,80	-7030	17178	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6155 (-7532)	11009	32236	-22055	10,05	12,06	2,93
2	2,17	-3622 (-4057)	9023	58483	-26297	10,05	12,06	6,48
3	4,15	-9481 (-9481)	7037	14208	-19141	10,05	12,06	2,02

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	4136	17328	0	0	0,00
2	2,17	-1307	17052	0	0	0,00
3	4,15	-4045	16777	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6073 (-7402)	11002	32953	-22171	10,05	12,06	3,00
2	2,17	-3701 (-4137)	9016	56664	-26003	10,05	12,06	6,28
3	4,15	-9444 (-9444)	7030	14255	-19149	10,05	12,06	2,03

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3992	17327	0	0	0,00
2	2,17	1310	17051	0	0	0,00
3	4,15	3925	16776	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-161)	13	1159	-14283	12,06	10,05	88,69
2	3,37	-2084 (-2846)	4104	26672	-18499	12,06	10,05	6,50
3	6,80	-3035 (-3045)	4058	24082	-18071	12,06	10,05	5,94
4	10,20	-2178 (-3036)	4012	23823	-18028	12,06	10,05	5,94
5	13,60	0 (152)	-21	-2285	16444	12,06	10,05	108,26

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	484	15074	0	0	0,00
2	3,37	-2290	15641	0	0	0,00
3	6,80	30	15635	0	0	0,00
4	10,20	2578	15629	0	0	0,00
5	13,60	-456	15798	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9386 (-9386)	4008	8978	-21024	12,06	14,07	2,24
2	4,30	3699 (4858)	3974	15880	19412	12,06	10,05	4,00
3	6,80	8048 (8048)	3941	8957	18293	12,06	10,05	2,27
4	9,20	4044 (5156)	3908	14550	19197	12,06	10,05	3,72
5	11,80	-9350 (-9386)	3873	8654	-20972	12,06	14,07	2,23

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	6970	17190	0	0	0,00
2	4,30	3481	16352	0	0	0,00
3	6,80	4	16347	0	0	0,00
4	9,20	-3340	16343	0	0	0,00
5	11,80	-6963	17171	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6156 (-7534)	10888	31766	-21979	10,05	12,06	2,92
2	2,17	-3601 (-4028)	8929	58186	-26249	10,05	12,06	6,52
3	4,15	-9386 (-9386)	6970	14215	-19142	10,05	12,06	2,04

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	4136	17311	0	0	0,00
2	2,17	-1283	17039	0	0	0,00
3	4,15	-3996	16768	0	0	0,00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6071 (-7398)	10881	32499	-22097	10,05	12,06	2,99
2	2,17	-3681 (-4110)	8922	56337	-25950	10,05	12,06	6,31
3	4,15	-9350 (-9350)	6963	14261	-19150	10,05	12,06	2,05

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3987	17310	0	0	0,00
2	2,17	1288	17038	0	0	0,00
3	4,15	3873	16767	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (164)	15	1577	17100	12,06	10,05	103,98
2	3,37	-2356 (-3136)	3193	17251	-16942	12,06	10,05	5,40
3	6,80	-3183 (-3183)	3147	16651	-16843	12,06	10,05	5,29
4	10,20	-2451 (-3314)	3101	15601	-16670	12,06	10,05	5,03
5	13,60	0 (-155)	-21	-1899	-13759	12,06	10,05	88,71

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	494	15803	0	0	0,00
2	3,37	-2343	15515	0	0	0,00
3	6,80	3	15509	0	0	0,00
4	10,20	2592	15502	0	0	0,00
5	13,60	-466	15069	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-10045 (-10045)	3902	8112	-20884	12,06	14,07	2,08
2	4,30	4094 (5347)	3868	13798	19075	12,06	10,05	3,57
3	6,80	8794 (8794)	3834	7902	18122	12,06	10,05	2,06
4	9,20	4466 (5668)	3802	12673	18893	12,06	10,05	3,33
5	11,80	-10009 (-10045)	3767	7813	-20836	12,06	14,07	2,07

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7532	17175	0	0	0,00
2	4,30	3762	16337	0	0	0,00
3	6,80	4	16332	0	0	0,00
4	9,20	-3610	16328	0	0	0,00
5	11,80	-7525	17156	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6072 (-7146)	11504	36655	-22769	10,05	12,06	3,19
2	2,17	-4350 (-4804)	9518	49096	-24780	10,05	12,06	5,16
3	4,15	-10045 (-10045)	7532	14372	-19168	10,05	12,06	1,91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3224	17397	0	0	0,00
2	2,17	-1365	17121	0	0	0,00
3	4,15	-3888	16846	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5989 (-7013)	11496	37565	-22916	10,05	12,06	3,27
2	2,17	-4428 (-4884)	9511	47863	-24581	10,05	12,06	5,03
3	4,15	-10009 (-10009)	7525	14415	-19175	10,05	12,06	1,92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3077	17396	0	0	0,00
2	2,17	1369	17120	0	0	0,00
3	4,15	3767	16845	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-164)	13	1156	-14282	12,06	10,05	87,27
2	3,37	-2350 (-3125)	3198	17356	-16960	12,06	10,05	5,43
3	6,80	-3164 (-3165)	3151	16796	-16867	12,06	10,05	5,33
4	10,20	-2445 (-3301)	3105	15696	-16685	12,06	10,05	5,05
5	13,60	0 (-154)	-19	-1740	-13787	12,06	10,05	89,31

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	491	15074	0	0	0,00
2	3,37	-2326	15516	0	0	0,00
3	6,80	2	15509	0	0	0,00
4	10,20	2573	15503	0	0	0,00
5	13,60	-464	15069	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9952 (-9952)	3855	8089	-20881	12,06	14,07	2,10
2	4,30	4062 (5303)	3821	13739	19065	12,06	10,05	3,60
3	6,80	8719 (8719)	3788	7871	18117	12,06	10,05	2,08
4	9,20	4430 (5621)	3755	12616	18884	12,06	10,05	3,36
5	11,80	-9916 (-9952)	3720	7788	-20832	12,06	14,07	2,09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7465	17168	0	0	0,00
2	4,30	3728	16331	0	0	0,00
3	6,80	4	16326	0	0	0,00
4	9,20	-3578	16322	0	0	0,00
5	11,80	-7457	17150	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6076 (-7152)	11383	36095	-22679	10,05	12,06	3,17
2	2,17	-4325 (-4771)	9424	48873	-24744	10,05	12,06	5,19
3	4,15	-9952 (-9952)	7465	14378	-19169	10,05	12,06	1,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3230	17380	0	0	0,00
2	2,17	-1340	17108	0	0	0,00
3	4,15	-3843	16836	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5991 (-7016)	11376	37013	-22827	10,05	12,06	3,25
2	2,17	-4405 (-4853)	9417	47625	-24542	10,05	12,06	5,06
3	4,15	-9916 (-9916)	7457	14421	-19176	10,05	12,06	1,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3079	17379	0	0	0,00
2	2,17	1345	17107	0	0	0,00
3	4,15	3720	16835	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-163)	15	1335	-14312	12,06	10,05	87,73
2	3,37	-2275 (-3077)	3894	22547	-17818	12,06	10,05	5,79
3	6,80	-3207 (-3208)	3848	21080	-17575	12,06	10,05	5,48
4	10,20	-2371 (-3257)	3802	20380	-17460	12,06	10,05	5,36
5	13,60	0 (154)	-23	-2437	16418	12,06	10,05	106,72

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	490	15074	0	0	0,00
2	3,37	-2410	15612	0	0	0,00
3	6,80	4	15606	0	0	0,00
4	10,20	2662	15600	0	0	0,00
5	13,60	-462	15797	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-10118 (-10118)	4241	8800	-20995	12,06	14,07	2,08
2	4,30	4022 (5275)	4207	15423	19338	12,06	10,05	3,67
3	6,80	8722 (8722)	4173	8736	18257	12,06	10,05	2,09
4	9,20	4394 (5596)	4141	14158	19133	12,06	10,05	3,42
5	11,80	-10081 (-10118)	4106	8500	-20947	12,06	14,07	2,07

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7532	17222	0	0	0,00
2	4,30	3762	16384	0	0	0,00
3	6,80	4	16380	0	0	0,00
4	9,20	-3610	16375	0	0	0,00
5	11,80	-7525	17203	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6378 (-7684)	11504	33267	-22222	10,05	12,06	2,89
2	2,17	-4019 (-4472)	9518	54646	-25677	10,05	12,06	5,74
3	4,15	-10118 (-10118)	7532	14255	-19149	10,05	12,06	1,89

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3924	17397	0	0	0,00
2	2,17	-1362	17121	0	0	0,00
3	4,15	-4226	16846	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6295 (-7553)	11496	34004	-22341	10,05	12,06	2,96
2	2,17	-4098 (-4553)	9511	53129	-25432	10,05	12,06	5,59
3	4,15	-10081 (-10081)	7525	14299	-19156	10,05	12,06	1,90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3779	17396	0	0	0,00
2	2,17	1366	17120	0	0	0,00
3	4,15	4106	16845	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (162)	13	1351	17063	12,06	10,05	105,11
2	3,37	-2269 (-3066)	3894	22655	-17835	12,06	10,05	5,82
3	6,80	-3188 (-3189)	3848	21238	-17601	12,06	10,05	5,52
4	10,20	-2365 (-3245)	3802	20477	-17476	12,06	10,05	5,39
5	13,60	0 (-153)	-20	-1842	-13769	12,06	10,05	89,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	488	15802	0	0	0,00

2	3,37	-2393	15612	0	0	0,00
3	6,80	3	15606	0	0	0,00
4	10,20	2641	15600	0	0	0,00
5	13,60	-460	15069	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-10023 (-10023)	4191	8777	-20991	12,06	14,07	2,09
2	4,30	3990 (5231)	4157	15358	19327	12,06	10,05	3,69
3	6,80	8647 (8647)	4123	8703	18252	12,06	10,05	2,11
4	9,20	4358 (5550)	4091	14097	19123	12,06	10,05	3,45
5	11,80	-9987 (-10023)	4056	8474	-20943	12,06	14,07	2,09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7465	17215	0	0	0,00
2	4,30	3728	16377	0	0	0,00
3	6,80	4	16373	0	0	0,00
4	9,20	-3578	16368	0	0	0,00
5	11,80	-7457	17196	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6380 (-7688)	11383	32789	-22144	10,05	12,06	2,88
2	2,17	-3996 (-4442)	9424	54391	-25636	10,05	12,06	5,77
3	4,15	-10023 (-10023)	7465	14261	-19150	10,05	12,06	1,91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3927	17380	0	0	0,00
2	2,17	-1337	17108	0	0	0,00
3	4,15	-4179	16836	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6294 (-7552)	11376	33539	-22266	10,05	12,06	2,95
2	2,17	-4076 (-4523)	9417	52851	-25387	10,05	12,06	5,61
3	4,15	-9987 (-9987)	7457	14304	-19157	10,05	12,06	1,92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3777	17379	0	0	0,00
2	2,17	1343	17107	0	0	0,00
3	4,15	4056	16835	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (164)	15	1577	17100	12,06	10,05	103,98
2	3,37	-2356 (-3136)	3193	17251	-16942	12,06	10,05	5,40
3	6,80	-3183 (-3183)	3147	16651	-16843	12,06	10,05	5,29
4	10,20	-2451 (-3314)	3101	15601	-16670	12,06	10,05	5,03
5	13,60	0 (-155)	-21	-1899	-13759	12,06	10,05	88,71

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	494	15803	0	0	0,00
2	3,37	-2343	15515	0	0	0,00
3	6,80	3	15509	0	0	0,00
4	10,20	2592	15502	0	0	0,00
5	13,60	-466	15069	0	0	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-10045 (-10045)	3902	8112	-20884	12,06	14,07	2,08
2	4,30	4094 (5347)	3868	13798	19075	12,06	10,05	3,57
3	6,80	8794 (8794)	3834	7902	18122	12,06	10,05	2,06
4	9,20	4466 (5668)	3802	12673	18893	12,06	10,05	3,33
5	11,80	-10009 (-10045)	3767	7813	-20836	12,06	14,07	2,07

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7532	17175	0	0	0,00
2	4,30	3762	16337	0	0	0,00
3	6,80	4	16332	0	0	0,00
4	9,20	-3610	16328	0	0	0,00
5	11,80	-7525	17156	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6072 (-7146)	11504	36655	-22769	10,05	12,06	3,19
2	2,17	-4350 (-4804)	9518	49096	-24780	10,05	12,06	5,16
3	4,15	-10045 (-10045)	7532	14372	-19168	10,05	12,06	1,91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3224	17397	0	0	0,00
2	2,17	-1365	17121	0	0	0,00
3	4,15	-3888	16846	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5989 (-7013)	11496	37565	-22916	10,05	12,06	3,27
2	2,17	-4428 (-4884)	9511	47863	-24581	10,05	12,06	5,03
3	4,15	-10009 (-10009)	7525	14415	-19175	10,05	12,06	1,92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3077	17396	0	0	0,00

2	2,17	1369	17120	0	0	0,00
3	4,15	3767	16845	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-164)	13	1156	-14282	12,06	10,05	87,27
2	3,37	-2350 (-3125)	3198	17356	-16960	12,06	10,05	5,43
3	6,80	-3164 (-3165)	3151	16796	-16867	12,06	10,05	5,33
4	10,20	-2445 (-3301)	3105	15696	-16685	12,06	10,05	5,05
5	13,60	0 (-154)	-19	-1740	-13787	12,06	10,05	89,31

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	491	15074	0	0	0,00
2	3,37	-2326	15516	0	0	0,00
3	6,80	2	15509	0	0	0,00
4	10,20	2573	15503	0	0	0,00
5	13,60	-464	15069	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-9952 (-9952)	3855	8089	-20881	12,06	14,07	2,10
2	4,30	4062 (5303)	3821	13739	19065	12,06	10,05	3,60
3	6,80	8719 (8719)	3788	7871	18117	12,06	10,05	2,08
4	9,20	4430 (5621)	3755	12616	18884	12,06	10,05	3,36
5	11,80	-9916 (-9952)	3720	7788	-20832	12,06	14,07	2,09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7465	17168	0	0	0,00
2	4,30	3728	16331	0	0	0,00
3	6,80	4	16326	0	0	0,00
4	9,20	-3578	16322	0	0	0,00
5	11,80	-7457	17150	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6076 (-7152)	11383	36095	-22679	10,05	12,06	3,17
2	2,17	-4325 (-4771)	9424	48873	-24744	10,05	12,06	5,19
3	4,15	-9952 (-9952)	7465	14378	-19169	10,05	12,06	1,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3230	17380	0	0	0,00
2	2,17	-1340	17108	0	0	0,00
3	4,15	-3843	16836	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-5991 (-7016)	11376	37013	-22827	10,05	12,06	3,25
2	2,17	-4405 (-4853)	9417	47625	-24542	10,05	12,06	5,06
3	4,15	-9916 (-9916)	7457	14421	-19176	10,05	12,06	1,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3079	17379	0	0	0,00
2	2,17	1345	17107	0	0	0,00
3	4,15	3720	16835	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (-163)	15	1335	-14312	12,06	10,05	87,73
2	3,37	-2275 (-3077)	3894	22547	-17818	12,06	10,05	5,79
3	6,80	-3207 (-3208)	3848	21080	-17575	12,06	10,05	5,48
4	10,20	-2371 (-3257)	3802	20380	-17460	12,06	10,05	5,36
5	13,60	0 (154)	-23	-2437	16418	12,06	10,05	106,72

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	490	15074	0	0	0,00
2	3,37	-2410	15612	0	0	0,00
3	6,80	4	15606	0	0	0,00
4	10,20	2662	15600	0	0	0,00
5	13,60	-462	15797	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-10118 (-10118)	4241	8800	-20995	12,06	14,07	2,08
2	4,30	4022 (5275)	4207	15423	19338	12,06	10,05	3,67
3	6,80	8722 (8722)	4173	8736	18257	12,06	10,05	2,09
4	9,20	4394 (5596)	4141	14158	19133	12,06	10,05	3,42
5	11,80	-10081 (-10118)	4106	8500	-20947	12,06	14,07	2,07

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7532	17222	0	0	0,00
2	4,30	3762	16384	0	0	0,00
3	6,80	4	16380	0	0	0,00
4	9,20	-3610	16375	0	0	0,00
5	11,80	-7525	17203	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6378 (-7684)	11504	33267	-22222	10,05	12,06	2,89
2	2,17	-4019 (-4472)	9518	54646	-25677	10,05	12,06	5,74
3	4,15	-10118 (-10118)	7532	14255	-19149	10,05	12,06	1,89

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3924	17397	0	0	0,00
2	2,17	-1362	17121	0	0	0,00
3	4,15	-4226	16846	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6295 (-7553)	11496	34004	-22341	10,05	12,06	2,96
2	2,17	-4098 (-4553)	9511	53129	-25432	10,05	12,06	5,59
3	4,15	-10081 (-10081)	7525	14299	-19156	10,05	12,06	1,90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3779	17396	0	0	0,00
2	2,17	1366	17120	0	0	0,00
3	4,15	4106	16845	0	0	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,00	0 (162)	13	1351	17063	12,06	10,05	105,11
2	3,37	-2269 (-3066)	3894	22655	-17835	12,06	10,05	5,82
3	6,80	-3188 (-3189)	3848	21238	-17601	12,06	10,05	5,52
4	10,20	-2365 (-3245)	3802	20477	-17476	12,06	10,05	5,39
5	13,60	0 (-153)	-20	-1842	-13769	12,06	10,05	89,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,00	488	15802	0	0	0,00
2	3,37	-2393	15612	0	0	0,00
3	6,80	3	15606	0	0	0,00
4	10,20	2641	15600	0	0	0,00
5	13,60	-460	15069	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1,80	-10023 (-10023)	4191	8777	-20991	12,06	14,07	2,09
2	4,30	3990 (5231)	4157	15358	19327	12,06	10,05	3,69
3	6,80	8647 (8647)	4123	8703	18252	12,06	10,05	2,11
4	9,20	4358 (5550)	4091	14097	19123	12,06	10,05	3,45
5	11,80	-9987 (-10023)	4056	8474	-20943	12,06	14,07	2,09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1,80	7465	17215	0	0	0,00
2	4,30	3728	16377	0	0	0,00
3	6,80	4	16373	0	0	0,00
4	9,20	-3578	16368	0	0	0,00
5	11,80	-7457	17196	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6380 (-7688)	11383	32789	-22144	10,05	12,06	2,88
2	2,17	-3996 (-4442)	9424	54391	-25636	10,05	12,06	5,77
3	4,15	-10023 (-10023)	7465	14261	-19150	10,05	12,06	1,91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	3927	17380	0	0	0,00
2	2,17	-1337	17108	0	0	0,00
3	4,15	-4179	16836	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-6294 (-7552)	11376	33539	-22266	10,05	12,06	2,95
2	2,17	-4076 (-4523)	9417	52851	-25387	10,05	12,06	5,61
3	4,15	-9987 (-9987)	7457	14304	-19157	10,05	12,06	1,92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,20	-3777	17379	0	0	0,00
2	2,17	1343	17107	0	0	0,00
3	4,15	4056	16835	0	0	0,00

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M	Momento flettente, espresso in kgm
V	Taglio, espresso in kg
N	Sforzo normale, espresso in kg
A_{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A_{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
σ_{fi}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espressa in kg/cmq
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in kg/cmq
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espressa in kg/cmq
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in kg/cmq
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione $B = 100$ cm
 Altezza sezione $H = 40,00$ cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,00	0	-3	12,06	10,05	0,2	0,1	0,0
2	3,37	-2370	3115	12,06	10,05	545,6	143,6	13,6
3	6,80	-3172	3115	12,06	10,05	778,0	186,8	18,1
4	10,20	-2440	3115	12,06	10,05	565,9	147,4	14,0
5	13,60	0	-3	12,06	10,05	0,2	0,1	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,00	493	0,16	0,00
2	3,37	-2322	-0,74	0,00
3	6,80	3	0,00	0,00
4	10,20	2588	0,82	0,00
5	13,60	-464	-0,15	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione $B = 100$ cm
 Altezza sezione $H = 40,00$ cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1,80	-9976	3777	12,06	14,07	1970,7	524,5	49,6
2	4,30	4091	3777	12,06	10,05	239,3	854,6	22,4
3	6,80	8761	3777	12,06	10,05	489,1	1992,3	47,2
4	9,20	4444	3777	12,06	10,05	258,2	940,3	24,3
5	11,80	-9976	3777	12,06	14,07	1970,7	524,5	49,6

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1,80	7495	2,38	0,00
2	4,30	3741	1,19	0,00
3	6,80	0	0,00	0,00
4	9,20	-3597	-1,14	0,00
5	11,80	-7495	-2,38	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione $B = 100$ cm
 Altezza sezione $H = 40,00$ cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,20	-6016	11440	10,05	12,06	1042,5	378,0	33,6
2	2,17	-4395	9467	10,05	12,06	723,0	280,3	24,6
3	4,15	-9976	7495	10,05	12,06	2148,0	574,5	54,3

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
-------------	-----	-----	----------	----------

1	0,20	3118	0,99	0,00
2	2,17	-1358	-0,43	0,00
3	4,15	-3777	-1,20	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-6016	11440	10,05	12,06	1042,6	378,0	33,6
2	2,17	-4395	9467	10,05	12,06	723,0	280,4	24,6
3	4,15	-9976	7495	10,05	12,06	2148,0	574,5	54,3

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,20	-3118	-0,99	0,00
2	2,17	1358	0,43	0,00
3	4,15	3777	1,20	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	-4	12,06	10,05	0,2	0,2	0,0
2	3,37	-1932	3873	12,06	10,05	386,3	123,0	11,2
3	6,80	-4210	3873	12,06	10,05	1044,6	246,5	24,0
4	10,20	-2006	3873	12,06	10,05	407,4	127,1	11,6
5	13,60	0	-4	12,06	10,05	0,2	0,2	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	457	0,15	0,00
2	3,37	-2503	-0,80	0,00
3	6,80	0	0,00	0,00
4	10,20	2682	0,85	0,00
5	13,60	-430	-0,14	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,80	-9983	3805	12,06	14,07	1971,2	525,0	49,7
2	4,30	4084	3805	12,06	10,05	239,0	851,9	22,4
3	6,80	8754	3805	12,06	10,05	488,9	1989,6	47,2
4	9,20	4437	3805	12,06	10,05	258,0	937,6	24,2
5	11,80	-9983	3805	12,06	14,07	1971,2	525,0	49,7

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1,80	7495	2,38	0,00
2	4,30	3741	1,19	0,00
3	6,80	0	0,00	0,00
4	9,20	-3597	-1,14	0,00
5	11,80	-7495	-2,38	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-6507	11440	10,05	12,06	1161,0	405,3	36,2
2	2,17	-4346	9467	10,05	12,06	711,2	277,6	24,3
3	4,15	-9983	7495	10,05	12,06	2149,7	574,9	54,4

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,20	3877	1,23	0,00
2	2,17	-1373	-0,44	0,00
3	4,15	-3805	-1,21	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-6507	11440	10,05	12,06	1160,9	405,2	36,2
2	2,17	-4346	9467	10,05	12,06	711,2	277,6	24,3
3	4,15	-9983	7495	10,05	12,06	2149,6	574,9	54,4

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,20	-3877	-1,23	0,00
2	2,17	1373	0,44	0,00
3	4,15	3805	1,21	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	-3	12,06	10,05	0,1	0,1	0,0
2	3,37	-2473	2994	12,06	10,05	581,0	148,5	14,2
3	6,80	-3302	2994	12,06	10,05	821,2	193,1	18,8
4	10,20	-2546	2994	12,06	10,05	602,1	152,5	14,6
5	13,60	0	-3	12,06	10,05	0,1	0,1	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	511	0,16	0,00
2	3,37	-2414	-0,77	0,00
3	6,80	2	0,00	0,00
4	10,20	2690	0,86	0,00
5	13,60	-481	-0,15	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,80	-10990	4194	12,06	14,07	2169,9	578,0	54,7
2	4,30	4470	4194	12,06	10,05	261,8	931,3	24,5
3	6,80	9602	4194	12,06	10,05	536,4	2181,6	51,7
4	9,20	4858	4194	12,06	10,05	282,6	1025,5	26,5
5	11,80	-10990	4194	12,06	14,07	2169,9	578,0	54,7

Verifiche taglio

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

1	1,80	8237	2,62	0,00
2	4,30	4112	1,31	0,00
3	6,80	0	0,00	0,00
4	9,20	-3954	-1,26	0,00
5	11,80	-8237	-2,62	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-5986	12182	10,05	12,06	1009,3	379,2	33,4
2	2,17	-4728	10209	10,05	12,06	776,9	301,7	26,5
3	4,15	-10990	8237	10,05	12,06	2367,0	632,8	59,8

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,20	2997	0,95	0,00
2	2,17	-1620	-0,52	0,00
3	4,15	-4194	-1,33	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-5986	12182	10,05	12,06	1009,3	379,2	33,4
2	2,17	-4728	10209	10,05	12,06	776,9	301,7	26,5
3	4,15	-10990	8237	10,05	12,06	2367,0	632,8	59,8

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,20	-2997	-0,95	0,00
2	2,17	1620	0,52	0,00
3	4,15	4194	1,33	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	-6	12,06	10,05	0,3	0,2	0,0
2	3,37	-318	5827	12,06	10,05	7,5	32,7	2,3
3	6,80	-9133	5827	12,06	10,05	2384,3	520,1	51,8
4	10,20	-463	5827	12,06	10,05	1,5	38,6	2,8
5	13,60	0	-6	12,06	10,05	0,3	0,2	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	444	0,14	0,00
2	3,37	-5143	-1,64	0,00
3	6,80	0	0,00	0,00
4	10,20	5100	1,62	0,00
5	13,60	-418	-0,13	0,00

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,80	-11453	3969	12,06	14,07	2274,4	600,2	56,9
2	4,30	4936	3969	12,06	10,05	285,6	1052,9	26,9
3	6,80	10376	3969	12,06	10,05	576,3	2378,9	55,8
4	9,20	5346	3969	12,06	10,05	307,6	1152,9	29,1
5	11,80	-11453	3969	12,06	14,07	2274,4	600,1	56,9

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1,80	8732	2,78	0,00
2	4,30	4359	1,39	0,00
3	6,80	0	0,00	0,00
4	9,20	-4191	-1,33	0,00
5	11,80	-8731	-2,78	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-9899	12677	10,05	12,06	1936,8	596,0	54,6
2	2,17	-5820	10704	10,05	12,06	1021,5	364,3	32,4
3	4,15	-11453	8732	10,05	12,06	2461,2	660,2	62,4

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,20	5833	1,85	0,00
2	2,17	-1131	-0,36	0,00
3	4,15	-3969	-1,26	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-9898	12676	10,05	12,06	1936,7	596,0	54,6
2	2,17	-5820	10704	10,05	12,06	1021,5	364,3	32,4
3	4,15	-11453	8731	10,05	12,06	2461,2	660,2	62,4

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,20	-5833	-1,85	0,00
2	2,17	1131	0,36	0,00
3	4,15	3969	1,26	0,00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,00	0	-4	12,06	10,05	0,2	0,2	0,0
2	3,37	-1511	4233	12,06	10,05	251,6	100,2	8,8
3	6,80	-6100	4233	12,06	10,05	1576,6	349,4	34,6
4	10,20	-1604	4233	12,06	10,05	277,8	105,6	9,3
5	13,60	0	-4	12,06	10,05	0,2	0,2	0,0

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,00	486	0,15	0,00
2	3,37	-3213	-1,02	0,00

3	6,80	0	0,00	0,00
4	10,20	3330	1,06	0,00
5	13,60	-457	-0,15	0,00

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1,80	-12645	4820	12,06	14,07	2496,8	665,0	62,9
2	4,30	5137	4820	12,06	10,05	300,8	1070,1	28,1
3	6,80	11039	4820	12,06	10,05	616,6	2508,2	59,5
4	9,20	5582	4820	12,06	10,05	324,7	1178,4	30,5
5	11,80	-12645	4820	12,06	14,07	2496,8	665,0	62,9

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1,80	9474	3,01	0,00
2	4,30	4729	1,50	0,00
3	6,80	0	0,00	0,00
4	9,20	-4547	-1,45	0,00
5	11,80	-9474	-3,01	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-7278	13419	10,05	12,06	1276,2	455,7	40,6
2	2,17	-5401	11446	10,05	12,06	894,8	343,8	30,2
3	4,15	-12645	9474	10,05	12,06	2723,6	728,1	68,8

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,20	4237	1,35	0,00
2	2,17	-1942	-0,62	0,00
3	4,15	-4820	-1,53	0,00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-7278	13419	10,05	12,06	1276,2	455,7	40,6
2	2,17	-5401	11446	10,05	12,06	894,7	343,8	30,2
3	4,15	-12645	9474	10,05	12,06	2723,6	728,0	68,8

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,20	-4237	-1,35	0,00
2	2,17	1942	0,62	0,00
3	4,15	4820	1,53	0,00

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X_i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M_p	Momento, espresso in kgm
M_n	Momento, espresse in kgm
w_k	Ampiezza fessure, espresse in mm
w_{lim}	Apertura limite fessure, espresse in mm
s	Distanza media tra le fessure, espresse in mm
ϵ_{sm}	Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0,03	12,06	10,05	4314	-4254	0	0,00	0,30	0,00	0,00000
2	3,37	12,06	10,05	4314	-4254	-2370	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	6,80	12,06	10,05	4314	-4254	-3172	0,00	0,30	0,00	0,00000
4	10,20	12,06	10,05	4314	-4254	-2440	0,00	0,30	0,00	0,00000
5	13,57	12,06	10,05	4314	-4254	0	0,00	0,30	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	1,80	12,06	14,07	4344	-4404	-9976	0,22	0,30	156,86	0,00084
2	4,30	12,06	10,05	4314	-4254	4091	0,00	0,30	0,00	0,00000
3	6,80	12,06	10,05	4314	-4254	8761	0,22	0,30	154,63	0,00082
4	9,20	12,06	10,05	4314	-4254	4444	0,05	0,30	154,63	0,00018
5	11,80	12,06	14,07	4344	-4404	-9976	0,22	0,30	156,86	0,00084

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0,20	10,05	12,06	4254	-4314	-6016	0,08	0,30	177,23	0,00025
2	2,17	10,05	12,06	4254	-4314	-4395	0,04	0,30	177,23	0,00014
3	4,14	10,05	12,06	4254	-4314	-9976	0,27	0,30	177,23	0,00091

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0,20	10,05	12,06	4254	-4314	-6016	0,08	0,30	177,23	0,00025
2	2,17	10,05	12,06	4254	-4314	-4395	0,04	0,30	177,23	0,00014
3	4,14	10,05	12,06	4254	-4314	-9976	0,27	0,30	177,23	0,00091

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0,03	12,06	10,05	4314	-4254	0	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	3,37	12,06	10,05	4314	-4254	-1932	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	6,80	12,06	10,05	4314	-4254	-4210	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	10,20	12,06	10,05	4314	-4254	-2006	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	13,57	12,06	10,05	4314	-4254	0	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	1,80	12,06	14,07	4344	-4404	-9983	0,22	0,40	156,86	0,00084
2	4,30	12,06	10,05	4314	-4254	4084	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	6,80	12,06	10,05	4314	-4254	8754	0,22	0,40	154,63	0,00082
4	9,20	12,06	10,05	4314	-4254	4437	0,05	0,40	154,63	0,00018
5	11,80	12,06	14,07	4344	-4404	-9983	0,22	0,40	156,86	0,00084

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
-------------	---	----------	----------	-------	-------	---	---	-----------	-------	-----------------

1	0,20	10,05	12,06	4254	-4314	-6507	0,10	0,40	177,23	0,00034
2	2,17	10,05	12,06	4254	-4314	-4346	0,04	0,40	177,23	0,00014
3	4,14	10,05	12,06	4254	-4314	-9983	0,27	0,40	177,23	0,00091

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	12,06	4254	-4314	-6507	0,10	0,40	177,23	0,00034
2	2,17	10,05	12,06	4254	-4314	-4346	0,04	0,40	177,23	0,00014
3	4,14	10,05	12,06	4254	-4314	-9983	0,27	0,40	177,23	0,00091

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,03	12,06	10,05	4314	-4254	0	0,00	0,40	0,00	0,00000
2	3,37	12,06	10,05	4314	-4254	-2473	0,00	0,40	0,00	0,00000
3	6,80	12,06	10,05	4314	-4254	-3302	0,00	0,40	0,00	0,00000
4	10,20	12,06	10,05	4314	-4254	-2546	0,00	0,40	0,00	0,00000
5	13,57	12,06	10,05	4314	-4254	0	0,00	0,40	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1,80	12,06	14,07	4344	-4404	-10990	0,25	0,40	156,86	0,00094
2	4,30	12,06	10,05	4314	-4254	4470	0,05	0,40	154,63	0,00018
3	6,80	12,06	10,05	4314	-4254	9602	0,24	0,40	154,63	0,00092
4	9,20	12,06	10,05	4314	-4254	4858	0,06	0,40	154,63	0,00024
5	11,80	12,06	14,07	4344	-4404	-10990	0,25	0,40	156,86	0,00094

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	12,06	4254	-4314	-5986	0,07	0,40	177,23	0,00023
2	2,17	10,05	12,06	4254	-4314	-4728	0,04	0,40	177,23	0,00015
3	4,14	10,05	12,06	4254	-4314	-10990	0,31	0,40	177,23	0,00102

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	12,06	4254	-4314	-5986	0,07	0,40	177,23	0,00023
2	2,17	10,05	12,06	4254	-4314	-4728	0,04	0,40	177,23	0,00015
3	4,14	10,05	12,06	4254	-4314	-10990	0,31	0,40	177,23	0,00102

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,03	12,06	10,05	4314	-4254	0	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	3,37	12,06	10,05	4314	-4254	-318	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	6,80	12,06	10,05	4314	-4254	-9133	0,35	100,00	206,37	0,00099
4	10,20	12,06	10,05	4314	-4254	-463	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	13,57	12,06	10,05	4314	-4254	0	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1,80	12,06	14,07	4344	-4404	-11453	0,27	100,00	156,86	0,00100
2	4,30	12,06	10,05	4314	-4254	4936	0,07	100,00	154,63	0,00026
3	6,80	12,06	10,05	4314	-4254	10376	0,27	100,00	154,63	0,00103
4	9,20	12,06	10,05	4314	-4254	5346	0,09	100,00	154,63	0,00033
5	11,80	12,06	14,07	4344	-4404	-11453	0,27	100,00	156,86	0,00100

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	12,06	4254	-4314	-9899	0,24	100,00	177,23	0,00079
2	2,17	10,05	12,06	4254	-4314	-5820	0,07	100,00	177,23	0,00024
3	4,14	10,05	12,06	4254	-4314	-11453	0,32	100,00	177,23	0,00107

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	12,06	4254	-4314	-9898	0,24	100,00	177,23	0,00079
2	2,17	10,05	12,06	4254	-4314	-5820	0,07	100,00	177,23	0,00024
3	4,14	10,05	12,06	4254	-4314	-11453	0,32	100,00	177,23	0,00107

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,03	12,06	10,05	4314	-4254	0	0,00	100,00	0,00	0,00000
2	3,37	12,06	10,05	4314	-4254	-1511	0,00	100,00	0,00	0,00000
3	6,80	12,06	10,05	4314	-4254	-6100	0,19	100,00	206,37	0,00053
4	10,20	12,06	10,05	4314	-4254	-1604	0,00	100,00	0,00	0,00000
5	13,57	12,06	10,05	4314	-4254	0	0,00	100,00	0,00	0,00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1,80	12,06	14,07	4344	-4404	-12645	0,30	100,00	156,86	0,00111
2	4,30	12,06	10,05	4314	-4254	5137	0,07	100,00	154,63	0,00027
3	6,80	12,06	10,05	4314	-4254	11039	0,29	100,00	154,63	0,00109
4	9,20	12,06	10,05	4314	-4254	5582	0,09	100,00	154,63	0,00035
5	11,80	12,06	14,07	4344	-4404	-12645	0,30	100,00	156,86	0,00111

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	12,06	4254	-4314	-7278	0,12	100,00	177,23	0,00041
2	2,17	10,05	12,06	4254	-4314	-5401	0,05	100,00	177,23	0,00017
3	4,14	10,05	12,06	4254	-4314	-12645	0,36	100,00	177,23	0,00120

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	12,06	4254	-4314	-7278	0,12	100,00	177,23	0,00041
2	2,17	10,05	12,06	4254	-4314	-5401	0,05	100,00	177,23	0,00017
3	4,14	10,05	12,06	4254	-4314	-12645	0,36	100,00	177,23	0,00120

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u_{Xmin} [cm]	u_{Xmax} [cm]	u_{Ymin} [cm]	u_{Ymax} [cm]
0,00	-0,0063	0,0095	0,2961	0,4288
3,37	-0,0068	0,0090	-0,0260	0,1716
6,80	-0,0079	0,0079	-0,3764	0,0257
10,20	-0,0090	0,0068	-0,0306	0,1692
13,51	-0,0095	0,0063	0,2961	0,4288

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u_{Xmin} [cm]	u_{Xmax} [cm]	u_{Ymin} [cm]	u_{Ymax} [cm]
1,80	-0,0061	0,0093	0,1590	0,3097
4,30	-0,0069	0,0085	0,4792	0,7428
6,80	-0,0077	0,0077	0,6205	0,9951
9,20	-0,0085	0,0069	0,4893	0,7601
11,80	-0,0093	0,0061	0,1591	0,3097

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u_{Xmin} [cm]	u_{Xmax} [cm]	u_{Ymin} [cm]	u_{Ymax} [cm]
0,20	-0,0063	0,0095	0,1557	0,3061
2,17	-0,0991	-0,0415	0,1575	0,3081
4,15	-0,0061	0,0093	0,1590	0,3097

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u_{Xmin} [cm]	u_{Xmax} [cm]	u_{Ymin} [cm]	u_{Ymax} [cm]
0,20	-0,0095	0,0063	0,1557	0,3061
2,17	0,0415	0,0991	0,1575	0,3081
4,15	-0,0093	0,0061	0,1591	0,3097

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	444	643	-24	16
3,37	304	2851	-6685	-2198	2994	7501
6,80	3008	11911	0	38	2994	7501
10,20	452	2939	2502	6630	2994	7501
13,60	0	0	-605	-418	-24	16

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M_{min} [kgm]	M_{max} [kgm]	V_{min} [kg]	V_{max} [kg]	N_{min} [kg]	N_{max} [kg]
1,80	-17115	-9274	6963	12810	3531	6546
4,30	3699	6930	3474	6395	3565	6546
6,80	8048	14911	-4	4	3599	6546
9,20	4027	7532	-6149	-3340	3566	6546
11,80	-17115	-9274	-12810	-6963	3531	6546

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M_{min} [kgm]	M_{max} [kgm]	V_{min} [kg]	V_{max} [kg]	N_{min} [kg]	N_{max} [kg]
0,20	-12803	-5735	2997	7508	10881	17939
2,17	-7702	-3601	-2703	-1131	8922	15375
4,15	-17115	-9274	-6546	-3531	6963	12810

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M_{min} [kgm]	M_{max} [kgm]	V_{min} [kg]	V_{max} [kg]	N_{min} [kg]	N_{max} [kg]
0,20	-12802	-5735	-7508	-2997	10881	17939
2,17	-7701	-3601	1131	2703	8922	15375
4,15	-17115	-9274	3531	6546	6963	12810

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{\min} [kg/cmq]	σ_{\max} [kg/cmq]
0,00	0,89	1,29
3,37	0,00	0,51
6,80	0,00	0,08
10,20	0,00	0,51
13,60	0,89	1,29

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,00	12,06	10,05	65,50
3,37	12,06	10,05	4,52
6,80	12,06	10,05	1,32
10,20	12,06	10,05	4,22
13,60	12,06	10,05	69,58

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,00	15072	0	0	0,00
3,37	15651	0	0	0,00
6,80	15651	0	0	0,00
10,20	15651	0	0	0,00
13,60	15800	0	0	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
1,80	12,06	14,07	1,22
4,30	12,06	10,05	2,11
6,80	12,06	10,05	1,22
9,20	12,06	10,05	1,98
11,80	12,06	14,07	1,22

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1,80	17280	0	0	0,00
4,30	16447	0	0	0,00
6,80	16447	0	0	0,00
9,20	16447	0	0	0,00
11,80	17280	0	0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,20	10,05	12,06	1,34
2,17	10,05	12,06	2,84
4,15	10,05	12,06	1,12

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,20	17775	0	0	0,00
2,17	17419	0	0	0,00

4,15	17063	0	0	0,00
------	-------	---	---	------

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,20	10,05	12,06	1,34
2,17	10,05	12,06	2,84
4,15	10,05	12,06	1,12

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,20	17775	0	0	0,00
2,17	17419	0	0	0,00
4,15	17063	0	0	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,00	12,06	10,05	0,00	0,24	0,29
3,37	12,06	10,05	14,19	148,55	580,99
6,80	12,06	10,05	51,76	520,14	2384,34
10,20	12,06	10,05	14,60	152,48	602,11
13,60	12,06	10,05	0,00	0,24	0,29

X	τ _c	A _{sw}
0,00	0,2	0,00
3,37	-1,6	0,00
6,80	0,0	0,00
10,20	1,6	0,00
13,60	-0,2	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
1,80	12,06	14,07	62,93	664,98	2496,83
4,30	12,06	10,05	28,12	1070,05	300,79
6,80	12,06	10,05	59,49	2508,19	616,62
9,20	12,06	10,05	30,49	1178,41	324,73
11,80	12,06	14,07	62,93	664,97	2496,82

X	τ _c	A _{sw}
1,80	3,0	0,00
4,30	1,5	0,00
6,80	0,0	0,00
9,20	-1,4	0,00
11,80	-3,0	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,20	10,05	12,06	54,63	596,01	1936,80

2,17	10,05	12,06	32,44	364,33	1021,51
4,15	10,05	12,06	68,84	728,05	2723,58

Y	τ_c	A_{sw}
0,20	1,9	0,00
2,17	-0,6	0,00
4,15	-1,5	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Y	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0,20	10,05	12,06	54,63	595,99	1936,74
2,17	10,05	12,06	32,44	364,32	1021,46
4,15	10,05	12,06	68,84	728,05	2723,57

Y	τ_c	A_{sw}
0,20	-1,9	0,00
2,17	0,6	0,00
4,15	1,5	0,00

Schema Strutturale

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [cmq]	Inerzia [cm ⁴]
Fondazione	4000,00	533333,33
Piedritto sinistro	4000,00	533333,33
Piedritto destro	4000,00	533333,33
Traverso	4000,00	533333,33

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	20,00	10,00	20,00	Fond
2	2	3	10,00	20,00	20,00	20,00	Fond
3	3	4	20,00	20,00	30,00	20,00	Fond
4	4	5	30,00	20,00	40,00	20,00	Fond
5	5	6	40,00	20,00	50,00	20,00	Fond
6	6	7	50,00	20,00	60,00	20,00	Fond
7	7	8	60,00	20,00	70,00	20,00	Fond
8	8	9	70,00	20,00	80,00	20,00	Fond
9	9	10	80,00	20,00	90,00	20,00	Fond
10	10	11	90,00	20,00	100,00	20,00	Fond
11	11	12	100,00	20,00	110,00	20,00	Fond
12	12	13	110,00	20,00	120,00	20,00	Fond
13	13	14	120,00	20,00	130,00	20,00	Fond
14	14	15	130,00	20,00	140,00	20,00	Fond
15	15	16	140,00	20,00	150,00	20,00	Fond
16	16	17	150,00	20,00	160,00	20,00	Fond
17	17	18	160,00	20,00	170,00	20,00	Fond
18	18	19	170,00	20,00	180,00	20,00	Fond
19	19	20	180,00	20,00	190,00	20,00	Fond
20	20	21	190,00	20,00	200,00	20,00	Fond
21	21	22	200,00	20,00	209,80	20,00	Fond
22	22	23	209,80	20,00	219,59	20,00	Fond
23	23	24	219,59	20,00	229,39	20,00	Fond
24	24	25	229,39	20,00	239,18	20,00	Fond
25	25	26	239,18	20,00	248,98	20,00	Fond
26	26	27	248,98	20,00	258,78	20,00	Fond
27	27	28	258,78	20,00	268,57	20,00	Fond
28	28	29	268,57	20,00	278,37	20,00	Fond
29	29	30	278,37	20,00	288,16	20,00	Fond
30	30	31	288,16	20,00	297,96	20,00	Fond
31	31	32	297,96	20,00	307,76	20,00	Fond
32	32	33	307,76	20,00	317,55	20,00	Fond
33	33	34	317,55	20,00	327,35	20,00	Fond
34	34	35	327,35	20,00	337,14	20,00	Fond
35	35	36	337,14	20,00	346,94	20,00	Fond
36	36	37	346,94	20,00	356,73	20,00	Fond
37	37	38	356,73	20,00	366,53	20,00	Fond
38	38	39	366,53	20,00	376,33	20,00	Fond
39	39	40	376,33	20,00	386,12	20,00	Fond
40	40	41	386,12	20,00	395,92	20,00	Fond
41	41	42	395,92	20,00	405,71	20,00	Fond
42	42	43	405,71	20,00	415,51	20,00	Fond
43	43	44	415,51	20,00	425,31	20,00	Fond
44	44	45	425,31	20,00	435,10	20,00	Fond
45	45	46	435,10	20,00	444,90	20,00	Fond
46	46	47	444,90	20,00	454,69	20,00	Fond
47	47	48	454,69	20,00	464,49	20,00	Fond
48	48	49	464,49	20,00	474,29	20,00	Fond
49	49	50	474,29	20,00	484,08	20,00	Fond
50	50	51	484,08	20,00	493,88	20,00	Fond
51	51	52	493,88	20,00	503,67	20,00	Fond
52	52	53	503,67	20,00	513,47	20,00	Fond
53	53	54	513,47	20,00	523,27	20,00	Fond
54	54	55	523,27	20,00	533,06	20,00	Fond
55	55	56	533,06	20,00	542,86	20,00	Fond
56	56	57	542,86	20,00	552,65	20,00	Fond
57	57	58	552,65	20,00	562,45	20,00	Fond
58	58	59	562,45	20,00	572,24	20,00	Fond

59	59	60	572,24	20,00	582,04	20,00	Fond
60	60	61	582,04	20,00	591,84	20,00	Fond
61	61	62	591,84	20,00	601,63	20,00	Fond
62	62	63	601,63	20,00	611,43	20,00	Fond
63	63	64	611,43	20,00	621,22	20,00	Fond
64	64	65	621,22	20,00	631,02	20,00	Fond
65	65	66	631,02	20,00	640,82	20,00	Fond
66	66	67	640,82	20,00	650,61	20,00	Fond
67	67	68	650,61	20,00	660,41	20,00	Fond
68	68	69	660,41	20,00	670,20	20,00	Fond
69	69	70	670,20	20,00	680,00	20,00	Fond
70	70	71	680,00	20,00	690,00	20,00	Fond
71	71	72	690,00	20,00	700,00	20,00	Fond
72	72	73	700,00	20,00	710,00	20,00	Fond
73	73	74	710,00	20,00	720,00	20,00	Fond
74	74	75	720,00	20,00	730,00	20,00	Fond
75	75	76	730,00	20,00	740,00	20,00	Fond
76	76	77	740,00	20,00	750,00	20,00	Fond
77	77	78	750,00	20,00	760,00	20,00	Fond
78	78	79	760,00	20,00	770,00	20,00	Fond
79	79	80	770,00	20,00	780,00	20,00	Fond
80	80	81	780,00	20,00	790,00	20,00	Fond
81	81	82	790,00	20,00	800,00	20,00	Fond
82	82	83	800,00	20,00	810,00	20,00	Fond
83	83	84	810,00	20,00	820,00	20,00	Fond
84	84	85	820,00	20,00	830,00	20,00	Fond
85	85	86	830,00	20,00	840,00	20,00	Fond
86	86	87	840,00	20,00	850,00	20,00	Fond
87	87	88	850,00	20,00	860,00	20,00	Fond
88	88	89	860,00	20,00	870,00	20,00	Fond
89	89	90	870,00	20,00	880,00	20,00	Fond
90	90	91	880,00	20,00	890,00	20,00	Fond
91	91	92	890,00	20,00	900,00	20,00	Fond
92	92	93	900,00	20,00	910,00	20,00	Fond
93	93	94	910,00	20,00	920,00	20,00	Fond
94	94	95	920,00	20,00	930,00	20,00	Fond
95	95	96	930,00	20,00	940,00	20,00	Fond
96	96	97	940,00	20,00	950,00	20,00	Fond
97	97	98	950,00	20,00	960,00	20,00	Fond
98	98	99	960,00	20,00	970,00	20,00	Fond
99	99	100	970,00	20,00	980,00	20,00	Fond
100	100	101	980,00	20,00	990,00	20,00	Fond
101	101	102	990,00	20,00	1000,00	20,00	Fond
102	102	103	1000,00	20,00	1010,00	20,00	Fond
103	103	104	1010,00	20,00	1020,00	20,00	Fond
104	104	105	1020,00	20,00	1030,00	20,00	Fond
105	105	106	1030,00	20,00	1040,00	20,00	Fond
106	106	107	1040,00	20,00	1050,00	20,00	Fond
107	107	108	1050,00	20,00	1060,00	20,00	Fond
108	108	109	1060,00	20,00	1070,00	20,00	Fond
109	109	110	1070,00	20,00	1080,00	20,00	Fond
110	110	111	1080,00	20,00	1090,00	20,00	Fond
111	111	112	1090,00	20,00	1100,00	20,00	Fond
112	112	113	1100,00	20,00	1110,00	20,00	Fond
113	113	114	1110,00	20,00	1120,00	20,00	Fond
114	114	115	1120,00	20,00	1130,00	20,00	Fond
115	115	116	1130,00	20,00	1140,00	20,00	Fond
116	116	117	1140,00	20,00	1150,00	20,00	Fond
117	117	118	1150,00	20,00	1160,00	20,00	Fond
118	118	119	1160,00	20,00	1170,00	20,00	Fond
119	119	120	1170,00	20,00	1180,00	20,00	Fond
120	120	121	1180,00	20,00	1190,00	20,00	Fond
121	121	122	1190,00	20,00	1200,00	20,00	Fond
122	122	123	1200,00	20,00	1209,41	20,00	Fond
123	123	124	1209,41	20,00	1218,82	20,00	Fond
124	124	125	1218,82	20,00	1228,24	20,00	Fond
125	125	126	1228,24	20,00	1237,65	20,00	Fond
126	126	127	1237,65	20,00	1247,06	20,00	Fond
127	127	128	1247,06	20,00	1256,47	20,00	Fond
128	128	129	1256,47	20,00	1265,88	20,00	Fond
129	129	130	1265,88	20,00	1275,29	20,00	Fond
130	130	131	1275,29	20,00	1284,71	20,00	Fond
131	131	132	1284,71	20,00	1294,12	20,00	Fond
132	132	133	1294,12	20,00	1303,53	20,00	Fond
133	133	134	1303,53	20,00	1312,94	20,00	Fond
134	134	135	1312,94	20,00	1322,35	20,00	Fond
135	135	136	1322,35	20,00	1331,76	20,00	Fond

136	136	137	1331,76	20,00	1341,18	20,00	Fond
137	137	138	1341,18	20,00	1350,59	20,00	Fond
138	138	139	1350,59	20,00	1360,00	20,00	Fond
139	19	281	180,00	20,00	180,00	29,86	PiedL
140	281	282	180,00	29,86	180,00	39,73	PiedL
141	282	283	180,00	39,73	180,00	49,59	PiedL
142	283	284	180,00	49,59	180,00	59,45	PiedL
143	284	285	180,00	59,45	180,00	69,31	PiedL
144	285	286	180,00	69,31	180,00	79,18	PiedL
145	286	287	180,00	79,18	180,00	89,04	PiedL
146	287	288	180,00	89,04	180,00	98,90	PiedL
147	288	289	180,00	98,90	180,00	108,76	PiedL
148	289	290	180,00	108,76	180,00	118,63	PiedL
149	290	291	180,00	118,63	180,00	128,49	PiedL
150	291	292	180,00	128,49	180,00	138,35	PiedL
151	292	293	180,00	138,35	180,00	148,21	PiedL
152	293	294	180,00	148,21	180,00	158,08	PiedL
153	294	295	180,00	158,08	180,00	167,94	PiedL
154	295	296	180,00	167,94	180,00	177,80	PiedL
155	296	297	180,00	177,80	180,00	187,66	PiedL
156	297	298	180,00	187,66	180,00	197,53	PiedL
157	298	299	180,00	197,53	180,00	207,39	PiedL
158	299	300	180,00	207,39	180,00	217,25	PiedL
159	300	301	180,00	217,25	180,00	227,11	PiedL
160	301	302	180,00	227,11	180,00	236,97	PiedL
161	302	303	180,00	236,97	180,00	246,84	PiedL
162	303	304	180,00	246,84	180,00	256,70	PiedL
163	304	305	180,00	256,70	180,00	266,56	PiedL
164	305	306	180,00	266,56	180,00	276,42	PiedL
165	306	307	180,00	276,42	180,00	286,29	PiedL
166	307	308	180,00	286,29	180,00	296,15	PiedL
167	308	309	180,00	296,15	180,00	306,01	PiedL
168	309	310	180,00	306,01	180,00	315,88	PiedL
169	310	311	180,00	315,88	180,00	325,74	PiedL
170	311	312	180,00	325,74	180,00	335,60	PiedL
171	312	313	180,00	335,60	180,00	345,46	PiedL
172	313	314	180,00	345,46	180,00	355,32	PiedL
173	314	315	180,00	355,32	180,00	365,19	PiedL
174	315	316	180,00	365,19	180,00	375,05	PiedL
175	316	317	180,00	375,05	180,00	384,91	PiedL
176	317	318	180,00	384,91	180,00	394,77	PiedL
177	318	319	180,00	394,77	180,00	404,64	PiedL
178	319	437	180,00	404,64	180,00	414,50	PiedL
179	120	359	1180,00	20,00	1180,00	29,86	PiedR
180	359	360	1180,00	29,86	1180,00	39,73	PiedR
181	360	361	1180,00	39,73	1180,00	49,59	PiedR
182	361	362	1180,00	49,59	1180,00	59,45	PiedR
183	362	363	1180,00	59,45	1180,00	69,31	PiedR
184	363	364	1180,00	69,31	1180,00	79,18	PiedR
185	364	365	1180,00	79,18	1180,00	89,04	PiedR
186	365	366	1180,00	89,04	1180,00	98,90	PiedR
187	366	367	1180,00	98,90	1180,00	108,76	PiedR
188	367	368	1180,00	108,76	1180,00	118,63	PiedR
189	368	369	1180,00	118,63	1180,00	128,49	PiedR
190	369	370	1180,00	128,49	1180,00	138,35	PiedR
191	370	371	1180,00	138,35	1180,00	148,21	PiedR
192	371	372	1180,00	148,21	1180,00	158,08	PiedR
193	372	373	1180,00	158,08	1180,00	167,94	PiedR
194	373	374	1180,00	167,94	1180,00	177,80	PiedR
195	374	375	1180,00	177,80	1180,00	187,66	PiedR
196	375	376	1180,00	187,66	1180,00	197,53	PiedR
197	376	377	1180,00	197,53	1180,00	207,39	PiedR
198	377	378	1180,00	207,39	1180,00	217,25	PiedR
199	378	379	1180,00	217,25	1180,00	227,11	PiedR
200	379	380	1180,00	227,11	1180,00	236,97	PiedR
201	380	381	1180,00	236,97	1180,00	246,84	PiedR
202	381	382	1180,00	246,84	1180,00	256,70	PiedR
203	382	383	1180,00	256,70	1180,00	266,56	PiedR
204	383	384	1180,00	266,56	1180,00	276,42	PiedR
205	384	385	1180,00	276,42	1180,00	286,29	PiedR
206	385	386	1180,00	286,29	1180,00	296,15	PiedR
207	386	387	1180,00	296,15	1180,00	306,01	PiedR
208	387	388	1180,00	306,01	1180,00	315,88	PiedR
209	388	389	1180,00	315,88	1180,00	325,74	PiedR
210	389	390	1180,00	325,74	1180,00	335,60	PiedR
211	390	391	1180,00	335,60	1180,00	345,46	PiedR
212	391	392	1180,00	345,46	1180,00	355,32	PiedR

213	392	393	1180,00	355,32	1180,00	365,19	PiedR
214	393	394	1180,00	365,19	1180,00	375,05	PiedR
215	394	395	1180,00	375,05	1180,00	384,91	PiedR
216	395	396	1180,00	384,91	1180,00	394,77	PiedR
217	396	397	1180,00	394,77	1180,00	404,64	PiedR
218	397	488	1180,00	404,64	1180,00	414,50	PiedR
219	437	438	180,00	414,50	200,00	414,50	Trav
220	438	439	200,00	414,50	219,20	414,50	Trav
221	439	440	219,20	414,50	238,40	414,50	Trav
222	440	441	238,40	414,50	257,60	414,50	Trav
223	441	442	257,60	414,50	276,80	414,50	Trav
224	442	443	276,80	414,50	296,00	414,50	Trav
225	443	444	296,00	414,50	315,20	414,50	Trav
226	444	445	315,20	414,50	334,40	414,50	Trav
227	445	446	334,40	414,50	353,60	414,50	Trav
228	446	447	353,60	414,50	372,80	414,50	Trav
229	447	448	372,80	414,50	392,00	414,50	Trav
230	448	449	392,00	414,50	411,20	414,50	Trav
231	449	450	411,20	414,50	430,40	414,50	Trav
232	450	451	430,40	414,50	449,60	414,50	Trav
233	451	452	449,60	414,50	468,80	414,50	Trav
234	452	453	468,80	414,50	488,00	414,50	Trav
235	453	454	488,00	414,50	507,20	414,50	Trav
236	454	455	507,20	414,50	526,40	414,50	Trav
237	455	456	526,40	414,50	545,60	414,50	Trav
238	456	457	545,60	414,50	564,80	414,50	Trav
239	457	458	564,80	414,50	584,00	414,50	Trav
240	458	459	584,00	414,50	603,20	414,50	Trav
241	459	460	603,20	414,50	622,40	414,50	Trav
242	460	461	622,40	414,50	641,60	414,50	Trav
243	461	462	641,60	414,50	660,80	414,50	Trav
244	462	463	660,80	414,50	680,00	414,50	Trav
245	463	464	680,00	414,50	700,00	414,50	Trav
246	464	465	700,00	414,50	720,00	414,50	Trav
247	465	466	720,00	414,50	740,00	414,50	Trav
248	466	467	740,00	414,50	760,00	414,50	Trav
249	467	468	760,00	414,50	780,00	414,50	Trav
250	468	469	780,00	414,50	800,00	414,50	Trav
251	469	470	800,00	414,50	820,00	414,50	Trav
252	470	471	820,00	414,50	840,00	414,50	Trav
253	471	472	840,00	414,50	860,00	414,50	Trav
254	472	473	860,00	414,50	880,00	414,50	Trav
255	473	474	880,00	414,50	900,00	414,50	Trav
256	474	475	900,00	414,50	920,00	414,50	Trav
257	475	476	920,00	414,50	940,00	414,50	Trav
258	476	477	940,00	414,50	960,00	414,50	Trav
259	477	478	960,00	414,50	980,00	414,50	Trav
260	478	479	980,00	414,50	1000,00	414,50	Trav
261	479	480	1000,00	414,50	1020,00	414,50	Trav
262	480	481	1020,00	414,50	1040,00	414,50	Trav
263	481	482	1040,00	414,50	1060,00	414,50	Trav
264	482	483	1060,00	414,50	1080,00	414,50	Trav
265	483	484	1080,00	414,50	1100,00	414,50	Trav
266	484	485	1100,00	414,50	1120,00	414,50	Trav
267	485	486	1120,00	414,50	1140,00	414,50	Trav
268	486	487	1140,00	414,50	1160,00	414,50	Trav
269	487	488	1160,00	414,50	1180,00	414,50	Trav
270	1	140	0,00	20,00	0,00	-80,00	MollaF
271	2	141	10,00	20,00	10,00	-80,00	MollaF
272	3	142	20,00	20,00	20,00	-80,00	MollaF
273	4	143	30,00	20,00	30,00	-80,00	MollaF
274	5	144	40,00	20,00	40,00	-80,00	MollaF
275	6	145	50,00	20,00	50,00	-80,00	MollaF
276	7	146	60,00	20,00	60,00	-80,00	MollaF
277	8	147	70,00	20,00	70,00	-80,00	MollaF
278	9	148	80,00	20,00	80,00	-80,00	MollaF
279	10	149	90,00	20,00	90,00	-80,00	MollaF
280	11	150	100,00	20,00	100,00	-80,00	MollaF
281	12	151	110,00	20,00	110,00	-80,00	MollaF
282	13	152	120,00	20,00	120,00	-80,00	MollaF
283	14	153	130,00	20,00	130,00	-80,00	MollaF
284	15	154	140,00	20,00	140,00	-80,00	MollaF
285	16	155	150,00	20,00	150,00	-80,00	MollaF
286	17	156	160,00	20,00	160,00	-80,00	MollaF
287	18	157	170,00	20,00	170,00	-80,00	MollaF
288	19	158	180,00	20,00	180,00	-80,00	MollaF
289	20	159	190,00	20,00	190,00	-80,00	MollaF

290	21	160	200,00	20,00	200,00	-80,00	MollaF
291	22	161	209,80	20,00	209,80	-80,00	MollaF
292	23	162	219,59	20,00	219,59	-80,00	MollaF
293	24	163	229,39	20,00	229,39	-80,00	MollaF
294	25	164	239,18	20,00	239,18	-80,00	MollaF
295	26	165	248,98	20,00	248,98	-80,00	MollaF
296	27	166	258,78	20,00	258,78	-80,00	MollaF
297	28	167	268,57	20,00	268,57	-80,00	MollaF
298	29	168	278,37	20,00	278,37	-80,00	MollaF
299	30	169	288,16	20,00	288,16	-80,00	MollaF
300	31	170	297,96	20,00	297,96	-80,00	MollaF
301	32	171	307,76	20,00	307,76	-80,00	MollaF
302	33	172	317,55	20,00	317,55	-80,00	MollaF
303	34	173	327,35	20,00	327,35	-80,00	MollaF
304	35	174	337,14	20,00	337,14	-80,00	MollaF
305	36	175	346,94	20,00	346,94	-80,00	MollaF
306	37	176	356,73	20,00	356,73	-80,00	MollaF
307	38	177	366,53	20,00	366,53	-80,00	MollaF
308	39	178	376,33	20,00	376,33	-80,00	MollaF
309	40	179	386,12	20,00	386,12	-80,00	MollaF
310	41	180	395,92	20,00	395,92	-80,00	MollaF
311	42	181	405,71	20,00	405,71	-80,00	MollaF
312	43	182	415,51	20,00	415,51	-80,00	MollaF
313	44	183	425,31	20,00	425,31	-80,00	MollaF
314	45	184	435,10	20,00	435,10	-80,00	MollaF
315	46	185	444,90	20,00	444,90	-80,00	MollaF
316	47	186	454,69	20,00	454,69	-80,00	MollaF
317	48	187	464,49	20,00	464,49	-80,00	MollaF
318	49	188	474,29	20,00	474,29	-80,00	MollaF
319	50	189	484,08	20,00	484,08	-80,00	MollaF
320	51	190	493,88	20,00	493,88	-80,00	MollaF
321	52	191	503,67	20,00	503,67	-80,00	MollaF
322	53	192	513,47	20,00	513,47	-80,00	MollaF
323	54	193	523,27	20,00	523,27	-80,00	MollaF
324	55	194	533,06	20,00	533,06	-80,00	MollaF
325	56	195	542,86	20,00	542,86	-80,00	MollaF
326	57	196	552,65	20,00	552,65	-80,00	MollaF
327	58	197	562,45	20,00	562,45	-80,00	MollaF
328	59	198	572,24	20,00	572,24	-80,00	MollaF
329	60	199	582,04	20,00	582,04	-80,00	MollaF
330	61	200	591,84	20,00	591,84	-80,00	MollaF
331	62	201	601,63	20,00	601,63	-80,00	MollaF
332	63	202	611,43	20,00	611,43	-80,00	MollaF
333	64	203	621,22	20,00	621,22	-80,00	MollaF
334	65	204	631,02	20,00	631,02	-80,00	MollaF
335	66	205	640,82	20,00	640,82	-80,00	MollaF
336	67	206	650,61	20,00	650,61	-80,00	MollaF
337	68	207	660,41	20,00	660,41	-80,00	MollaF
338	69	208	670,20	20,00	670,20	-80,00	MollaF
339	70	209	680,00	20,00	680,00	-80,00	MollaF
340	71	210	690,00	20,00	690,00	-80,00	MollaF
341	72	211	700,00	20,00	700,00	-80,00	MollaF
342	73	212	710,00	20,00	710,00	-80,00	MollaF
343	74	213	720,00	20,00	720,00	-80,00	MollaF
344	75	214	730,00	20,00	730,00	-80,00	MollaF
345	76	215	740,00	20,00	740,00	-80,00	MollaF
346	77	216	750,00	20,00	750,00	-80,00	MollaF
347	78	217	760,00	20,00	760,00	-80,00	MollaF
348	79	218	770,00	20,00	770,00	-80,00	MollaF
349	80	219	780,00	20,00	780,00	-80,00	MollaF
350	81	220	790,00	20,00	790,00	-80,00	MollaF
351	82	221	800,00	20,00	800,00	-80,00	MollaF
352	83	222	810,00	20,00	810,00	-80,00	MollaF
353	84	223	820,00	20,00	820,00	-80,00	MollaF
354	85	224	830,00	20,00	830,00	-80,00	MollaF
355	86	225	840,00	20,00	840,00	-80,00	MollaF
356	87	226	850,00	20,00	850,00	-80,00	MollaF
357	88	227	860,00	20,00	860,00	-80,00	MollaF
358	89	228	870,00	20,00	870,00	-80,00	MollaF
359	90	229	880,00	20,00	880,00	-80,00	MollaF
360	91	230	890,00	20,00	890,00	-80,00	MollaF
361	92	231	900,00	20,00	900,00	-80,00	MollaF
362	93	232	910,00	20,00	910,00	-80,00	MollaF
363	94	233	920,00	20,00	920,00	-80,00	MollaF
364	95	234	930,00	20,00	930,00	-80,00	MollaF
365	96	235	940,00	20,00	940,00	-80,00	MollaF
366	97	236	950,00	20,00	950,00	-80,00	MollaF

367	98	237	960,00	20,00	960,00	-80,00	MollaF
368	99	238	970,00	20,00	970,00	-80,00	MollaF
369	100	239	980,00	20,00	980,00	-80,00	MollaF
370	101	240	990,00	20,00	990,00	-80,00	MollaF
371	102	241	1000,00	20,00	1000,00	-80,00	MollaF
372	103	242	1010,00	20,00	1010,00	-80,00	MollaF
373	104	243	1020,00	20,00	1020,00	-80,00	MollaF
374	105	244	1030,00	20,00	1030,00	-80,00	MollaF
375	106	245	1040,00	20,00	1040,00	-80,00	MollaF
376	107	246	1050,00	20,00	1050,00	-80,00	MollaF
377	108	247	1060,00	20,00	1060,00	-80,00	MollaF
378	109	248	1070,00	20,00	1070,00	-80,00	MollaF
379	110	249	1080,00	20,00	1080,00	-80,00	MollaF
380	111	250	1090,00	20,00	1090,00	-80,00	MollaF
381	112	251	1100,00	20,00	1100,00	-80,00	MollaF
382	113	252	1110,00	20,00	1110,00	-80,00	MollaF
383	114	253	1120,00	20,00	1120,00	-80,00	MollaF
384	115	254	1130,00	20,00	1130,00	-80,00	MollaF
385	116	255	1140,00	20,00	1140,00	-80,00	MollaF
386	117	256	1150,00	20,00	1150,00	-80,00	MollaF
387	118	257	1160,00	20,00	1160,00	-80,00	MollaF
388	119	258	1170,00	20,00	1170,00	-80,00	MollaF
389	120	259	1180,00	20,00	1180,00	-80,00	MollaF
390	121	260	1190,00	20,00	1190,00	-80,00	MollaF
391	122	261	1200,00	20,00	1200,00	-80,00	MollaF
392	123	262	1209,41	20,00	1209,41	-80,00	MollaF
393	124	263	1218,82	20,00	1218,82	-80,00	MollaF
394	125	264	1228,24	20,00	1228,24	-80,00	MollaF
395	126	265	1237,65	20,00	1237,65	-80,00	MollaF
396	127	266	1247,06	20,00	1247,06	-80,00	MollaF
397	128	267	1256,47	20,00	1256,47	-80,00	MollaF
398	129	268	1265,88	20,00	1265,88	-80,00	MollaF
399	130	269	1275,29	20,00	1275,29	-80,00	MollaF
400	131	270	1284,71	20,00	1284,71	-80,00	MollaF
401	132	271	1294,12	20,00	1294,12	-80,00	MollaF
402	133	272	1303,53	20,00	1303,53	-80,00	MollaF
403	134	273	1312,94	20,00	1312,94	-80,00	MollaF
404	135	274	1322,35	20,00	1322,35	-80,00	MollaF
405	136	275	1331,76	20,00	1331,76	-80,00	MollaF
406	137	276	1341,18	20,00	1341,18	-80,00	MollaF
407	138	277	1350,59	20,00	1350,59	-80,00	MollaF
408	139	278	1360,00	20,00	1360,00	-80,00	MollaF
409	1	279	0,00	20,00	-100,00	20,00	MollaPL
410	281	320	180,00	29,86	80,00	29,86	MollaPL
411	282	321	180,00	39,73	80,00	39,73	MollaPL
412	283	322	180,00	49,59	80,00	49,59	MollaPL
413	284	323	180,00	59,45	80,00	59,45	MollaPL
414	285	324	180,00	69,31	80,00	69,31	MollaPL
415	286	325	180,00	79,18	80,00	79,18	MollaPL
416	287	326	180,00	89,04	80,00	89,04	MollaPL
417	288	327	180,00	98,90	80,00	98,90	MollaPL
418	289	328	180,00	108,76	80,00	108,76	MollaPL
419	290	329	180,00	118,63	80,00	118,63	MollaPL
420	291	330	180,00	128,49	80,00	128,49	MollaPL
421	292	331	180,00	138,35	80,00	138,35	MollaPL
422	293	332	180,00	148,21	80,00	148,21	MollaPL
423	294	333	180,00	158,08	80,00	158,08	MollaPL
424	295	334	180,00	167,94	80,00	167,94	MollaPL
425	296	335	180,00	177,80	80,00	177,80	MollaPL
426	297	336	180,00	187,66	80,00	187,66	MollaPL
427	298	337	180,00	197,53	80,00	197,53	MollaPL
428	299	338	180,00	207,39	80,00	207,39	MollaPL
429	300	339	180,00	217,25	80,00	217,25	MollaPL
430	301	340	180,00	227,11	80,00	227,11	MollaPL
431	302	341	180,00	236,97	80,00	236,97	MollaPL
432	303	342	180,00	246,84	80,00	246,84	MollaPL
433	304	343	180,00	256,70	80,00	256,70	MollaPL
434	305	344	180,00	266,56	80,00	266,56	MollaPL
435	306	345	180,00	276,42	80,00	276,42	MollaPL
436	307	346	180,00	286,29	80,00	286,29	MollaPL
437	308	347	180,00	296,15	80,00	296,15	MollaPL
438	309	348	180,00	306,01	80,00	306,01	MollaPL
439	310	349	180,00	315,88	80,00	315,88	MollaPL
440	311	350	180,00	325,74	80,00	325,74	MollaPL
441	312	351	180,00	335,60	80,00	335,60	MollaPL
442	313	352	180,00	345,46	80,00	345,46	MollaPL
443	314	353	180,00	355,32	80,00	355,32	MollaPL

444	315	354	180,00	365,19	80,00	365,19	MollaPL
445	316	355	180,00	375,05	80,00	375,05	MollaPL
446	317	356	180,00	384,91	80,00	384,91	MollaPL
447	318	357	180,00	394,77	80,00	394,77	MollaPL
448	319	358	180,00	404,64	80,00	404,64	MollaPL
449	437	489	180,00	414,50	80,00	414,50	MollaPL
450	139	280	1360,00	20,00	1460,00	20,00	MollaPR
451	359	398	1180,00	29,86	1280,00	29,86	MollaPR
452	360	399	1180,00	39,73	1280,00	39,73	MollaPR
453	361	400	1180,00	49,59	1280,00	49,59	MollaPR
454	362	401	1180,00	59,45	1280,00	59,45	MollaPR
455	363	402	1180,00	69,31	1280,00	69,31	MollaPR
456	364	403	1180,00	79,18	1280,00	79,18	MollaPR
457	365	404	1180,00	89,04	1280,00	89,04	MollaPR
458	366	405	1180,00	98,90	1280,00	98,90	MollaPR
459	367	406	1180,00	108,76	1280,00	108,76	MollaPR
460	368	407	1180,00	118,63	1280,00	118,63	MollaPR
461	369	408	1180,00	128,49	1280,00	128,49	MollaPR
462	370	409	1180,00	138,35	1280,00	138,35	MollaPR
463	371	410	1180,00	148,21	1280,00	148,21	MollaPR
464	372	411	1180,00	158,08	1280,00	158,08	MollaPR
465	373	412	1180,00	167,94	1280,00	167,94	MollaPR
466	374	413	1180,00	177,80	1280,00	177,80	MollaPR
467	375	414	1180,00	187,66	1280,00	187,66	MollaPR
468	376	415	1180,00	197,53	1280,00	197,53	MollaPR
469	377	416	1180,00	207,39	1280,00	207,39	MollaPR
470	378	417	1180,00	217,25	1280,00	217,25	MollaPR
471	379	418	1180,00	227,11	1280,00	227,11	MollaPR
472	380	419	1180,00	236,97	1280,00	236,97	MollaPR
473	381	420	1180,00	246,84	1280,00	246,84	MollaPR
474	382	421	1180,00	256,70	1280,00	256,70	MollaPR
475	383	422	1180,00	266,56	1280,00	266,56	MollaPR
476	384	423	1180,00	276,42	1280,00	276,42	MollaPR
477	385	424	1180,00	286,29	1280,00	286,29	MollaPR
478	386	425	1180,00	296,15	1280,00	296,15	MollaPR
479	387	426	1180,00	306,01	1280,00	306,01	MollaPR
480	388	427	1180,00	315,88	1280,00	315,88	MollaPR
481	389	428	1180,00	325,74	1280,00	325,74	MollaPR
482	390	429	1180,00	335,60	1280,00	335,60	MollaPR
483	391	430	1180,00	345,46	1280,00	345,46	MollaPR
484	392	431	1180,00	355,32	1280,00	355,32	MollaPR
485	393	432	1180,00	365,19	1280,00	365,19	MollaPR
486	394	433	1180,00	375,05	1280,00	375,05	MollaPR
487	395	434	1180,00	384,91	1280,00	384,91	MollaPR
488	396	435	1180,00	394,77	1280,00	394,77	MollaPR
489	397	436	1180,00	404,64	1280,00	404,64	MollaPR
490	488	490	1180,00	414,50	1280,00	414,50	MollaPR