



COMMISSARIO DELEGATO PER L'EMERGENZA
DETERMINATASI NEL SETTORE DEL TRAFFICO E DELLA MOBILITÀ NEL
TERRITORIO DELLE PROVINCE DI TREVISO E VICENZA

SUPERSTRADA A PEDAGGIO PEDEMONTANA VENETA

CONCESSIONARIO



SPV srl
Via Inverio, 24/A
10146 Torino

Società di progetto ai sensi dell'art. 156 D.LGS 163/06
subentrato all'ATI



PROGETTISTA



SIPAL S.p.A.
Via Inverio, 24/A
10146 Torino

SIPAL S.p.A.
Via Inverio, 24/A
10146 Torino

RESPONSABILE PROGETTAZIONE



**ORDINE DEGLI INGEGNERI
DELLA PROVINCIA DI CUNEO**
1211 *Dott. Ing. Claudio Dogliani*

RESPONSABILE INTEGRAZIONE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE



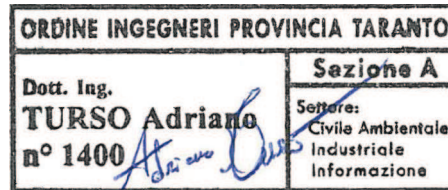
SUPPORTO ALLA PROGETTAZIONE DELL'INFRASTRUTTURA E DELLE OPERE CIVILI



COORDINATORE PER LA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE



GEOLOGO



N. Progr. _____
Cartella N. _____

PROGETTO DEFINITIVO
(C.U.P. H51B03000050009)

LOTTO 3 - TRATTA "C"
dal Km. 74+075 al Km 75+625

TITOLO ELABORATO:

PROGETTO DELL'INFRASTRUTTURA

**OPERE D'ARTE MINORI: OPERE DI ATTRAVERSAMENTO
MONOLITE A SPINTA MS.3.11A - RFI - TREVISO - CALALZO**
Relazione di calcolo monolite

P V D S R V S M S 3 C 0 1 1 A 0 0 1 0 0 0 1 R A 0

SCALA: -

REV.	DESCRIZIONE	REDATTO	DATA	VERIFICATO	DATA	APPROVATO	DATA
0	PRIMA EMISSIONE	SIPAL	24/03/2014	SIPAL	26/03/2014	SIS	28/03/2014

IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO:

Ing. Giuseppe FASIOL

IL COMMISSARIO:

Ing. Silvano VERNIZZI

VALIDAZIONE:

PROTOCOLLO : _____

DEL: _____

INDICE

1.	PREMESSA	3
2.	NORMATIVA DI RIFERIMENTO.....	4
3.	MATERIALI.....	5
3.1	CALCESTRUZZO.....	5
3.1.1	DATI GENERALI	5
3.1.2	STATI LIMITE ULTIMI.....	5
3.1.3	STATI LIMITE DI ESERCIZIO	6
3.1.4	CARATTERISTICHE FISICHE DEL MATERIALE	6
3.1.5	MATERIALI IMPIEGATI	6
3.2	ACCIAIO PER STRUTTURE IN C.A. B450C	6
3.2.1	DATI GENERALI	6
3.2.2	STATI LIMITE ULTIMI.....	7
3.2.3	STATI LIMITE DI ESERCIZIO	7
3.2.4	CARATTERISTICHE FISICHE DEL MATERIALE	7
4.	QUADRO GEOTECNICO DEI TERRENI.....	8
5.	ANALISI DEI CARICHI	9
5.1	CARICHI PERMANENTI.....	9
5.2	AZIONI VARIABILI.....	9
5.2.1	CARICHI VERTICALI.....	9
5.2.2	EFFETTI DINAMICI Φ	12
5.2.3	FORZE ORIZZONTALI.....	12
5.2.4	AZIONE SISMICA.....	14
5.3	SIMULTANEITA' DELLE AZIONI DA TRAFFICO	17
6.	MODELLO DI CALCOLO	18
6.1	DESCRIZIONE DELLE OPERE.....	18
6.2	MODELLO DI CALCOLO.....	18

7.	ANALISI E VERIFICA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI DEL MONOLITE	20
7.1	VERIFICHE DI SICUREZZA	20
7.1.1	VERIFICHE ALLO STATO LIMITE ULTIMO	21
7.1.2	VERIFICHE AGLI STATI LIMITE DI ESERCIZIO	21
7.2	SEZIONE TRASVERSALE CORRENTE DEL MONOLITE	22
7.2.1	IPOTESI DI CALCOLO	22
7.2.2	ANALISI DEI RISULTATI	24

1. PREMESSA

La presente Relazione di Calcolo è relativa al dimensionamento ed alla verifica delle strutture in calcestruzzo armato dello scatolare relativo al ramo 3 della viabilità secondaria a Nord della Pedemontana Veneta dell'opera di attraversamento della linea ferroviaria Treviso-Calalzo, da realizzarsi nell'ambito delle opere della Superstrada a pedaggio "Pedemontana Veneta".

Il manufatto completo di attraversamento del rilevato ferroviario nella sua configurazione finale sarà costituito da un'unica fornice.

Il manufatto, per esigenze di mantenimento dell'esercizio ferroviario, sarà posto in opera, all'interno del rilevato ferroviario mediante la tecnica "a spinta" (con tecnologia UCS), dopo essere stato realizzato all'interno della "vasca di spinta" predisposta ad est della sede ferroviaria; una volta completata la fase di spinta il manufatto sarà completato con l'esecuzione di un tratto gettato in opera (in corrispondenza del rostro).

Il manufatto oggetto della presente relazione ha una lunghezza complessiva pari a 32.8m (incluso il rostro per l'attacco dello scudo UCS) e dimensioni esterne di 14.55m x 9.25m, soletta di fondazione di spessore 130cm, soletta superiore di spessore 120cm e piedritti di spessore 95cm.

Il monolite, per facilitare le operazioni di spinta, viene realizzato su una platea di varo appositamente realizzata nella 'vasca di spinta'.

2. NORMATIVA DI RIFERIMENTO

Il presente lavoro è stato condotto con riferimento alla normativa tecnica vigente ed in particolare:

- Decreto Ministero Infrastrutture e Trasporti 14 gennaio 2008 – Norme tecniche per le costruzioni (NTC08).
- Applicazione Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni (Circ. Min. 02.02.2009 n. 617).

Nel progetto si è inoltre fatto riferimento a:

- UNI ENV 1992 Eurocodice 2 – Progettazione delle strutture di calcestruzzo.
- Specifica RFI DTC INC PO SP IFS 001 A “Specifica per la progettazione e l’esecuzione dei ponti ferroviari e di altre opere minori sotto binario”.
- Specifica RFI DTC INC CS SP IFS 001 A “Specifica per la progettazione della geotecnica delle opere civili ferroviarie”.

Il progetto è stato redatto con riferimento alle “Istruzioni FS – metodo degli stati limite” (azioni e coefficienti parziali), ove queste sono espressamente in contrasto o “meno severe” delle NTC08; per quanto riguarda invece l’azione sismica si è fatto riferimento alla definizione e classificazione nelle NTC08.

3. MATERIALI

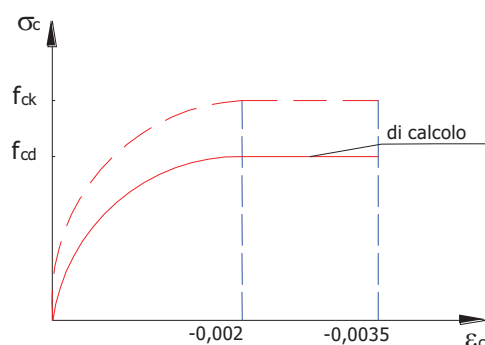
Per le strutture oggetto della presente relazione si prevede l'utilizzo dei materiali riportati nel seguito.

3.1 Calcestruzzo

3.1.1 Dati generali

Di seguito si riporta il diagramma sforzi-deformazioni per il calcolo delle tensioni nel calcestruzzo.

Diagramma parabola rettangolo



Le grandezze di seguito riportate sono utilizzate nelle verifiche di resistenza dei materiali.

R_{ck}	Resistenza caratteristica a compressione cubica
f_{ck}	Resistenza caratteristica a compressione cilindrica
$f_{ctm} = 0.48 \cdot \sqrt{R_{ck}}$	Resistenza media trazione
$f_{ctk} = 0.7 \cdot f_{ctm}$	Resistenza caratteristica a trazione
$\tau_{rd} = \frac{\sqrt[3]{R_{ck}^2}}{28}$	Resistenza a taglio di riferimento

3.1.2 Stati Limite Ultimi

$\gamma_c = 1.50$	Coeff. di sicurezza per la resistenza a compressione
$f_{cd} = \frac{0.83 \cdot R_{ck}}{\gamma_c}$	Resistenza di calcolo a compressione nel cls
$\alpha = 0.85$	Coefficiente che tiene conto della durata dei carichi
$\alpha \cdot f_{cd} = 0.85 \frac{f_{ck}}{\gamma_c}$	Resistenza di calcolo nel cls utilizzato nelle verifiche
$\gamma_c = 1.50$	Coef. di sicurezza per la resistenza a trazione

$$f_{ctd} = \frac{f_{ctk}}{\gamma_{m,c}}$$

Resistenza di calcolo a trazione

3.1.3 Stati Limite di Esercizio

$$\sigma_c \leq \frac{0.83 \cdot R_{ck}}{\gamma_c}$$

Tensione massima nel calcestruzzo

$$\gamma_c = 1.00$$

Coeff. di sicurezza per la resistenza a compressione

3.1.4 Caratteristiche fisiche del materiale

$$E_c = 11000 \sqrt[3]{R_{cm}}$$

Modulo di elasticità

$$\alpha = 1E-05 \text{ } ^\circ\text{C}^{-1}$$

Coefficiente di dilatazione termica

$$\rho = 2500 \text{ kg/m}^3$$

Massa volumetrica

$$\nu = 0.2$$

Rapporto di Poisson

3.1.5 Materiali impiegati

Per le opere oggetto della presente relazione si prevede l'impiego dei seguenti materiali:

Monolite – solette e piedritti

S.L.U.										
classe	R_{ck}	f_{ck}	f_{ctm}	f_{ctk}	τ_{rd}	E_c	f_{cd}	αf_{cd}	f_{ctd}	
cls	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
C28/35	35	28	2.8	1.96	0.4	35982	17.5	14.9	1.2	

3.2 Acciaio per strutture in c.a. B450C

3.2.1 Dati generali

Di seguito si riporta il diagramma sforzi-deformazioni per il calcolo delle tensioni nell'acciaio.

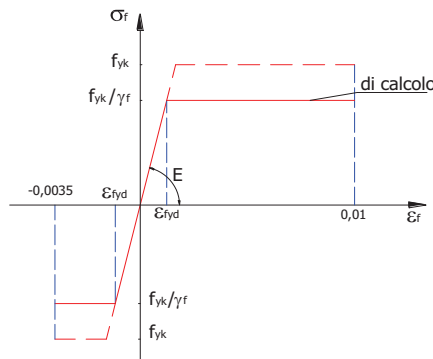


Diagramma sforzo deformazione dell'acciaio

$$f_{y \text{ nom}} = 450 \text{ N/mm}^2$$

Tensione caratteristica di snervamento nominale

Relazione di calcolo monolite

$f_{t\ nom} = 540\text{N/mm}^2$ Tensione caratteristica di rottura nominale

$f_{yk} \geq f_{y\ nom}$

$f_{tk} \geq f_{t\ nom}$

$1.13 \leq f_t / f_y \leq 1.35$

$f_t / f_{y\ nom} \leq 1.25$

$(A_{gt})_k = 7.5\ %$ Allungamento percentuale

3.2.2 Stati Limite Ultimi

$\gamma_{m,s} = 1.15$ Coefficiente di sicurezza per l'acciaio S.L.U.

$f_{yd} = 390\text{N/mm}^2$ Resistenza di calcolo nell'acciaio

3.2.3 Stati Limite di Esercizio

$\sigma_s = 360\text{N/mm}^2$ Resistenza di calcolo nell'acciaio (Comb. Rare)

3.2.4 Caratteristiche fisiche del materiale

$E = 210000\text{N/mm}^2$ Modulo di elasticità

$\alpha = 1\text{E-}05\text{°C}^{-1}$ Coefficiente di dilatazione termica

$\rho = 7850\text{kg/m}^3$ Massa volumica

4. QUADRO GEOTECNICO DEI TERRENI

Il modello geotecnico del terreno interessato dalle opere oggetto della presente relazione è stato costruito sulla base dei risultati di una apposita campagna geognostica costituita da prove in sito e da prove di laboratorio.

Il modello del terreno risulta costituito da uno strato con le caratteristiche geotecniche riportate nel seguito (si rimanda alla relazione geologico-geotecnica per i dettagli sulle prove e sui risultati delle stesse).

Sulla base dei risultati delle prove geotecniche, sono state definite le seguenti unità geotecniche:

- Unità AL1: Depositi alluvionali: ghiaie grossolane con matrice sabbiosa limosa talora abbondante.

Strato Terreno di base (AL1) Spessore oltre 15m

Le caratteristiche geotecniche dei terreni sopra elencati, adottate per il progetto delle strutture, sono riassunte nella seguente tabella.

Strati di Terreno	γ [kN/m ³]	ϕ [°]	c [kN/m ²]	E [Mpa]
Terreno di ricoprimento	18.0-19.0	35	0	60-80
Terreno di rinfiacco	18.0-19.0	35	0	60-80
Terreno di base (AL1)	18.0-19.0	38	0	60-80

Non è stata rilevata presenza di falda a quote interferenti con le strutture.

Per la modellazione della struttura si sono utilizzati i seguenti valori del Modulo di reazione alla Winkler:

- Orizzontale $k_h = 10+20z$ [MPa/m]
- Verticale $k_v = 8+8z$ [MPa/m]

5. ANALISI DEI CARICHI

Il calcolo delle strutture è stato condotto con riferimento ai seguenti carichi:

5.1 CARICHI PERMANENTI

Peso proprio

Sono riportati di seguito i valori dei pesi specifici dei singoli materiali:

- peso proprio del calcestruzzo (G_1)

$$\gamma_{cls} = 25.0 \text{ kN/m}^3$$

- peso proprio dell'acciaio (G_2)

$$\gamma_{acc} = 78.5 \text{ kN/m}^3$$

- peso proprio terreno (G_3) {Ballast ferroviario}

$$\gamma_{ril} = 18 \text{ kN/m}^3$$

Spinta del terreno a tergo del monolite in condizioni statiche

Considerata la metodologia di realizzazione e messa in opera del monolite, si ipotizza, cautelativamente, che il rilevato ai lati dello stesso spinga in ragione del coefficiente di spinta a riposo:

$$\lambda = 1 - \text{sen}\varphi$$

Si è ipotizzato inoltre

δ angolo di attrito paratia-terreno ottenuto assumendo il rapporto δ/φ pari a 2/3;

β 0° inclinazione terreno a monte dell'opera.

5.2 AZIONI VARIABILI

5.2.1 Carichi verticali

Carico mobile ferroviario (q_1)

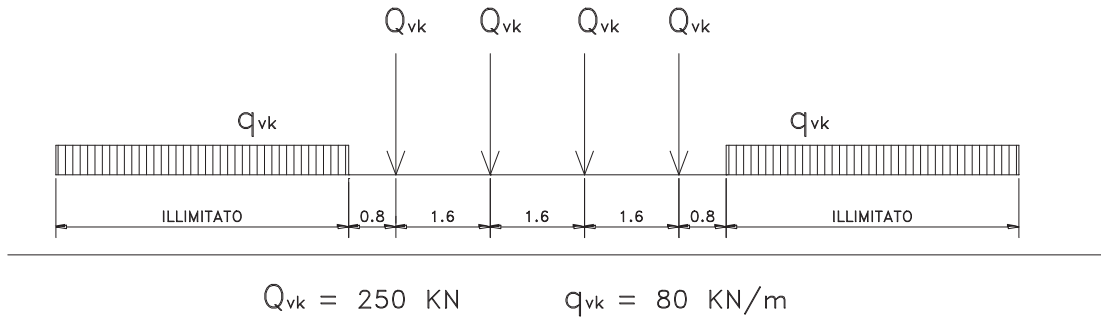
Per i carichi mobili ferroviari transitanti sulla soletta si fa riferimento alle NTC08.

Vengono prese in esame per il calcolo del manufatto due tipologie di carico:

- treno di carico LM 71

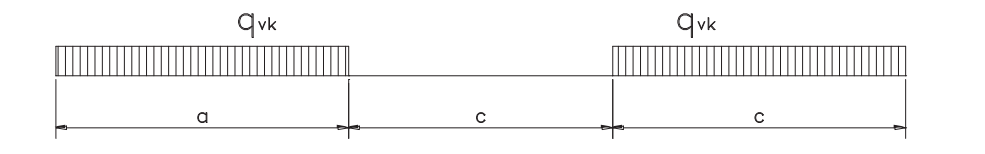
Questo treno di carico risulta costituito da:

- quattro assi da 250kN disposti ad interasse di 1.6m
- carico distribuito di 80kN/m in entrambe le direzioni, a partire da 0.8m dagli assi d'estremità e per una lunghezza illimitata



- treno di carico SW

Tale carico schematizza gli effetti statici prodotti dal traffico ferroviario pesante



Per tale modello di carico sono considerati due distinte configurazioni denominate SW/0 ed SW/2

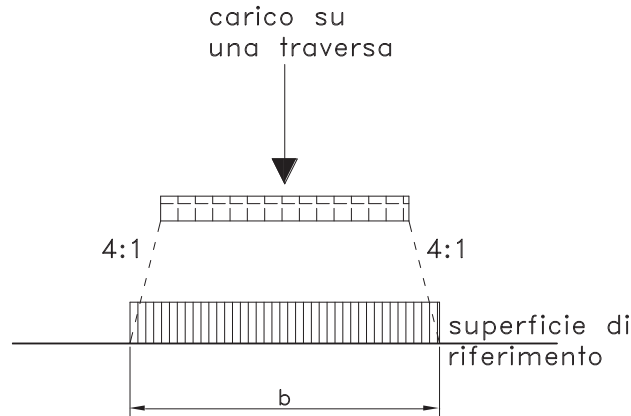
Tipo di carico	q_{vk} [kN/m]	a [m]	c [m]
SW/0	133	15	5.3
SW/2	150	25	7.0

I valori caratteristici dei carichi attribuiti ai modelli di carico vengono moltiplicati per un coefficiente di adattamento $\alpha = 1.10$.

Ripartizione locale dei carichi

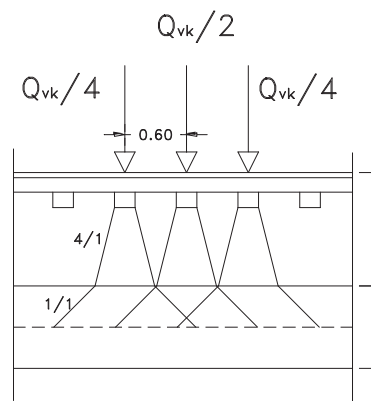
– *Distribuzione longitudinale dei carichi attraverso il ballast*

I carichi assiali sono distribuiti uniformemente nel senso longitudinale considerando una ripartizione del carico attraverso il ballast di 4:1 ed una ripartizione a 45° dalla superficie di estradosso fino al piano medio della soletta.



– Distribuzione longitudinale dei carichi assiali

Nella figura seguente è riportata la distribuzione del carico concentrato del treno di carico LM 71.



Adottando le seguenti caratteristiche geometriche dell'armamento ferroviario e della struttura:

$$b_t = 2.30m \quad (\text{lunghezza traversina})$$

$$s = 0.20m \quad (\text{larghezza traversina})$$

$$h_b = 0.80m \quad (\text{spessore ballast})$$

$$h_r = 1.00m \quad (\text{spessore ricoprimento})$$

si ottiene una larghezza di ripartizione in senso trasversale pari a:

$$b = b_t + s \cdot \frac{h_b}{4} + 2 \cdot \frac{h_r}{\tan^{-1}(30^\circ)} + 2 \cdot s_s = 2.3m + 2 \cdot \frac{0.8m}{4} + 2 \cdot \frac{1m}{1.73} + 2 \cdot \frac{1.2m}{2} = 5.05m$$

In tal modo il carico agente sull'estradosso soletta superiore trasmesso dal treno di carico LM 71 è pari a:

$$q_1(Q_{vk}) = 4 \cdot \alpha \cdot \frac{Q_{vk}}{(l \cdot b)} = 4 \cdot 1.1 \cdot \frac{250kN}{(6.4m \cdot 5.05m)} = 34.05kN/m^2$$

$$q_1(q_{vk}) = \alpha \cdot \frac{q_{vk}}{b} = 1.1 \cdot \frac{80kN/m}{5.05m} = 17.45kN/m^2$$

Il carico agente all'estradosso soletta superiore trasmesso dal treno di carico SW/2 è invece pari a:

$$q_2(q_{vk}) = \alpha \cdot \frac{q_{vk}}{b} = 1.1 \cdot \frac{150kN/m}{5.05m} = 32.70kN/m^2$$

5.2.2 Effetti dinamici Φ

Considerata la tipologia della struttura (tombino scatolare), si adotta nel calcolo un coefficiente dinamico (per linee a ridotto standard manutentivo) pari a:

$$\Phi_3 = \frac{2.16}{\sqrt{L_\Phi} - 0.2} + 0.73 = 1.54$$

dove

$$L_\Phi = k \cdot L_M = k \cdot \frac{1}{2} L = 1.2 \cdot \frac{1}{2} \cdot 13.7m = 8.16m$$

Nel caso di ponti ad arco o scatolari, con o senza solettone di fondo, aventi copertura "h" maggiore di 1.0m, il coefficiente dinamico può essere ridotto nella seguente maniera:

$$\Phi_{rid} = \Phi_3 - \frac{h - 1.00}{10} = 1.54 - \frac{1.80 - 1.00}{10} = 1.46$$

di conseguenza i carichi applicati saranno:

per LM 71

$$q_1(Q_{vk}) = \Phi_{rid} \cdot q_1(Q_{vk}) = 1.46 \cdot 34.05kN/m^2 = 49.75kN/m^2$$

$$q_1(q_{vk}) = \Phi_{rid} \cdot q_1(q_{vk}) = 1.46 \cdot 17.45kN/m^2 = 25.05kN/m^2$$

per SW/2

$$q_2(q_{vk}) = \Phi_{rid} \cdot q_2(q_{vk}) = 1.46 \cdot 32.70kN/m^2 = 47.75kN/m^2$$

5.2.3 Forze orizzontali

Forza centrifuga

Nei ponti ferroviari al di sopra dei quali i binari presenta un tracciato in curva deve essere considerata la forza centrifuga agente su tutta l'estensione del tratto in curva.

La forza centrifuga si considera agente verso l'esterno della curva, in direzione orizzontale ed applicata alla quota di 1.80m al di sopra del P.F.

I calcoli si basano sulla massima velocità compatibile con il tracciato della linea. Ove siano considerati gli effetti dei modelli di carico SW, si assumerà una velocità di 100km/h.

Il valore caratteristico della forza centrifuga si determina in accordo con la seguente espressione:

$$Q_{tk} = \frac{V^2}{(g \cdot r)} \cdot (f \cdot Q_{vk}) = \frac{V^2}{(127 \cdot r)} \cdot (f \cdot Q_{vk})$$

Relazione di calcolo monolite

$$q_{tk} = \frac{V^2}{(g \cdot r)} \cdot (f \cdot q_{vk}) = \frac{V^2}{(127 \cdot r)} \cdot (f \cdot q_{vk})$$

dove:

$Q_{tk} - q_{tk}$ = valore caratteristico della forza centrifuga [kN-kN/m];

$Q_{vk} - q_{vk}$ = valore caratteristico dei carichi verticali [kN-kN/m];

v = velocità progetto espressa in m/s;

V = velocità di progetto espressa in km/h;

f = fattore di riduzione (definito in seguito);

g accelerazione di gravità in m/s²;

r = è il raggio di curvatura in m.

Nel caso di curva policentrica come valore di r si assume un valore pari al più piccolo raggio di curvatura reale che interessa la campata in esame.

La forza centrifuga viene sempre combinata con i carichi verticali supposti agenti nella generica configurazione di carico, e non viene incrementata dai coefficienti dinamici.

f è un fattore di riduzione dato in funzione della velocità V e della lunghezza L_f di binario carico.

$$f = \left[1 - \frac{(V - 160)}{1000} \cdot \left(\frac{814}{V} + 1.75 \right) \cdot \left(1 - \sqrt{\frac{2.88}{L_f}} \right) \right]$$

dove:

L_f = lunghezza di influenza, in metri, della parte curva di binario carico sul ponte, che è la più sfavorevole per il progetto del generico elemento strutturale;

f = 1 per $V \leq 160$ km/h o $L_f \leq 2.88$ m;

f <1 per $160 \leq V \leq 300$ km/h e $L_f > 2.88$ m;

$f_{(V)}$ = $f_{(300)}$ per $V > 300$ km/h

Per il modello di carico LM 71 e per velocità di progetto superiori ai 160km/h, si considerano due casi:

- Modello di carico LM 71 e forza centrifuga per $V=160$ km/h in accordo con le formule precedenti dove $f=1$;
- Modello di carico LM 71 e forza centrifuga calcolata secondo le precedenti espressioni per la massima velocità di progetto.

Inoltre, per ponti situati in curva, dovrà essere considerato anche il caso di assenza di forza centrifuga (convogli fermi).

Ove si abbia un coefficiente α moltiplicatore dei modelli di carico verticale maggiore di 1, per la determinazione della forza centrifuga, tale coefficiente dovrà essere ridotto all'unità.

Azione laterale (serpeggio)

La forza laterale indotta dal serpeggio si considera come una forza concentrata agente orizzontalmente, applicata alla sommità della rotaia più alta, perpendicolarmente all'asse del binario. Tale azione si applicherà sia in rettilineo che in curva.

Il valore caratteristico di tale forza sarà assunto pari a $Q_{sk} = 100\text{kN}$. Tale valore deve essere moltiplicato per α , se $\alpha > 1$, ma non per il coefficiente Φ .

Questa forza laterale deve essere sempre combinata con i carichi verticali.

Azioni di avviamento e frenatura

Le forze di frenatura e di avviamento agiscono sulla sommità del binario, nella direzione longitudinale dello stesso. Dette forze sono da considerarsi uniformemente distribuite su una lunghezza di binario L determinata per ottenere l'effetto più gravoso sull'elemento strutturale considerato.

I valori caratteristici da considerare sono i seguenti:

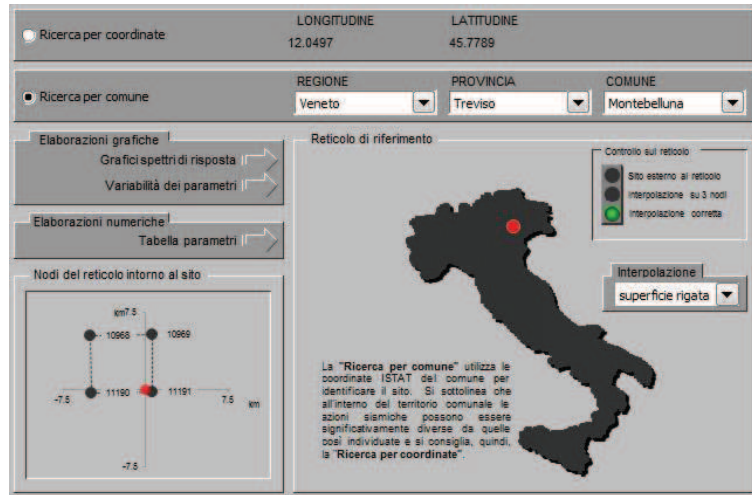
Avviamento	$Q = 33\text{kN/m} \cdot L \leq 1000\text{kN}$	per modelli di carico LM 71 ed SW0 ed SW2.
Frenatura	$Q = 20\text{kN/m} \cdot L \leq 6000\text{kN}$	per modelli di carico LM 71 ed SW0.
	$Q = 35\text{kN/m} \cdot L$	per modelli di carico SW2.

Le azioni di frenatura ed avviamento vengono combinate con i relativi carichi verticali.

5.2.4 Azione sismica

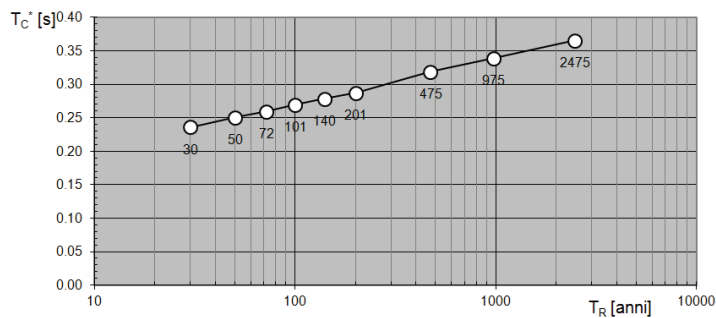
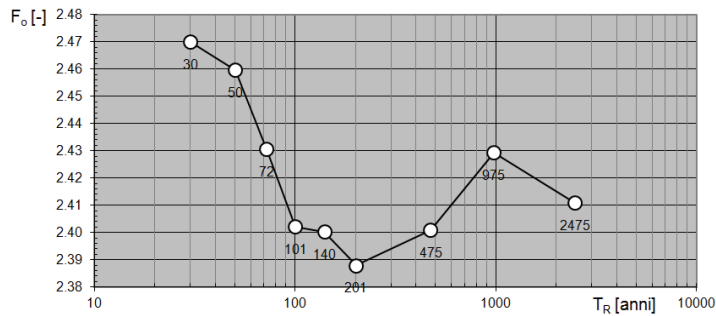
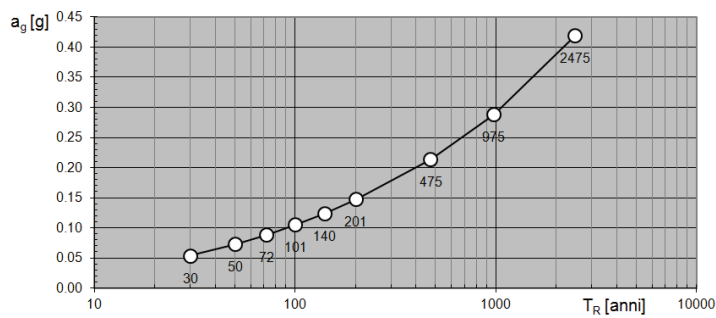
La zona in cui è individuata l'opera esaminata nel presente documento, ricade all'interno del seguente reticolo topografico:

Relazione di calcolo monolite

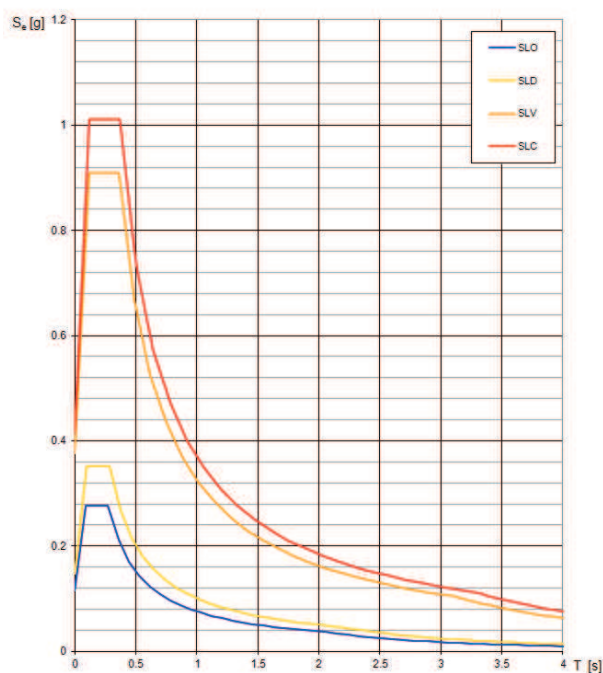


Essendo un'opera minore si considera $V_N = 100$ anni e $C_U = 2$ da cui si ottengono i seguenti parametri di progetto in funzione dei vari stati limite:

Valori dei parametri a_g , F_o , T_C^* : variabilità col periodo di ritorno T_R

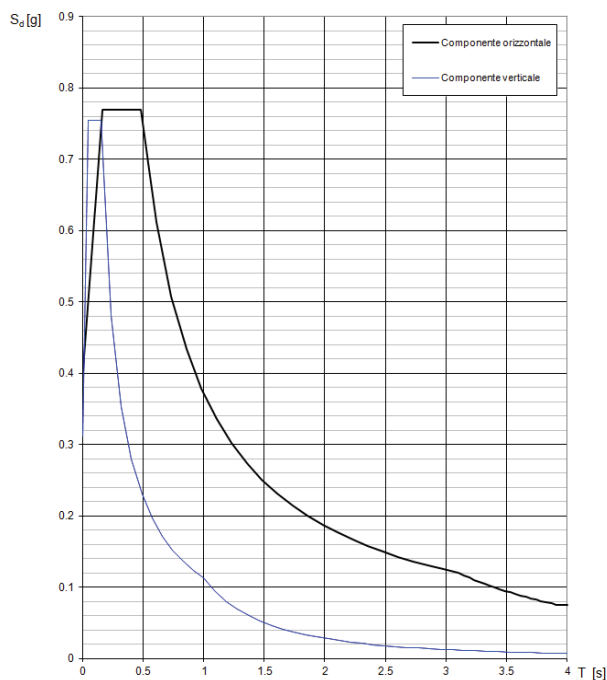


Spettri di risposta elastici per i diversi Stati Limite



Le verifiche verranno condotte con riferimento allo SLV (Stato Limite di Salvaguardia della Vita), a cui corrisponde una probabilità di superamento del periodo di riferimento pari a $P_{vr} = 10\%$:

Spettri di risposta (componenti orizz. e vert.) per lo stato limi SLV



Parametri e punti dello spettro di risposta orizzontale per lo stato limite: SLV

Parametri indipendenti

STATO LIMITE	SLV
a_g	0.377 g
F_g	2.416
T_g	0.358 s
S_g	1.036
C_C	1.351
S_T	1.000
q	1.225

Parametri dipendenti

S	1.036
η	0.816
T_B	0.161 s
T_C	0.483 s
T_D	3.106 s

Espressioni dei parametri dipendenti

$S = S_g \cdot S_T$ (NTC-08 Eq. 3.2.5)

$\eta = \sqrt{10/(5-\xi)} \geq 0,55; \eta = 1/q$ (NTC-08 Eq. 3.2.6; §. 3.2.3.5)

$T_B = T_C / 3$ (NTC-07 Eq. 3.2.8)

$T_C = C_C \cdot T_g$ (NTC-07 Eq. 3.2.7)

$T_D = 4,0 \cdot a_g / g + 1,6$ (NTC-07 Eq. 3.2.9)

Espressioni dello spettro di risposta (NTC-08 Eq. 3.2.4)

$$0 \leq T < T_B \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0 \cdot \left[\frac{T}{T_B} + \frac{1}{\eta \cdot F_0} \left(1 - \frac{T}{T_B} \right) \right]$$

$$T_B \leq T < T_C \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0$$

$$T_C \leq T < T_D \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0 \cdot \left(\frac{T_C}{T} \right)$$

$$T_D \leq T \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0 \cdot \left(\frac{T_C T_D}{T^2} \right)$$

Lo spettro di progetto $S_d(T)$ per le verifiche agli Stati Limite Ultimi è ottenuto dalle espressioni dello spettro elastico $S_e(T)$ sostituendo η con $1/q$, dove q è il fattore di struttura. (NTC-08 § 3.2.3.5)

Punti dello spettro di risposta

T [s]	S_e [g]
0.000	0.390
0.161	0.770
0.483	0.770
0.608	0.612
0.733	0.507
0.858	0.434
0.983	0.379
1.108	0.336
1.233	0.302
1.358	0.274
1.483	0.251
1.608	0.231
1.733	0.215
1.857	0.200
1.982	0.188
2.107	0.177
2.232	0.167
2.357	0.158
2.482	0.150
2.607	0.143
2.732	0.136
2.857	0.130
2.982	0.125
3.106	0.120
3.149	0.117
3.192	0.113
3.234	0.111
3.277	0.108
3.319	0.105
3.362	0.102
3.404	0.100
3.447	0.097
3.489	0.095
3.532	0.093
3.575	0.090
3.617	0.088
3.660	0.086
3.702	0.084
3.745	0.082
3.787	0.081
3.830	0.079
3.872	0.077
3.915	0.075
3.957	0.075
4.000	0.075

In concomitanza al sisma si considera transigente un treno teorico costituito da carri in numero illimitato con peso pari al 20% dei treni LM71 ed SW.

5.3 SIMULTANEITA' DELLE AZIONI DA TRAFFICO

Gli effetti dei carichi verticali dovuti alla presenza dei convogli sono stati combinati con le altre azioni derivanti dal traffico ferroviario secondo la tabella di seguito riportata:

TIPO DI CARICO	Azioni verticali		Azioni orizzontali			COMMENTI
	Gruppo di carico	Carico verticale	Treno scarico	Frenatura ed avviamento	Centrifuga	
Gruppo 1	1.0	-	0.5 (0.0)	1.0 (0.0)	1.0 (0.0)	massima azione verticale e laterale
Gruppo 2	-	1.0	0.0	1.0 (0.0)	1.0 (0.0)	stabilità laterale
Gruppo 3	1.0 (0.5)	-	1.0	0.5 (0.0)	0.5 (0.0)	massima azione longitudinale
Gruppo 4	0.8 (0.6;0.4)	-	0.8 (0.6,0.4)	0.8 (0.6;0.4)	0.8 (0.6;0.4)	fessurazione

6. MODELLO DI CALCOLO

6.1 Descrizione delle opere

Il manufatto completo di attraversamento del rilevato ferroviario che, per esigenze di mantenimento dell'esercizio sarà realizzato, come detto, "per fasi", nella sua configurazione finale prevederà 2 fornici: quello relativo alla carreggiata nord e quello relativo alla carreggiata sud.

Essendo le due fornici perfettamente uguali, nella presente relazione verrà sviluppato il dimensionamento e la verifica di uno solo manufatto.

Il monolite ha dimensioni nette interne $B_1 \times H_1 = 12.65\text{m} \times 6.75\text{m}$ con fondazione di spessore 1.30m, soletta superiore spessore 1.20m e piedritti con spessore pari a 0.95m.

Il monolite nella fase di spinta ha una lunghezza complessiva pari a 32.8m (incluso il rostro per l'attacco dello scudo UCS); esso, per facilitare le operazioni di spinta, viene realizzato su una platea di varo appositamente realizzata nella "vasca di spinta" posizionata come da elaborati di progetto e in modo da non interferire con la sede ferroviaria.

I monoliti devono attraversare nella fase di spinta un unico binario che rispetto all'asse longitudinale degli stessi ha una obliquità di circa 114° durante la fase di spinta.

Una volta completata la spinta, si provvederà al completamento della sezione del rostro di testata con il getto in opera della fondazione e della parte inferiore dei piedritti.

6.2 Modello di calcolo

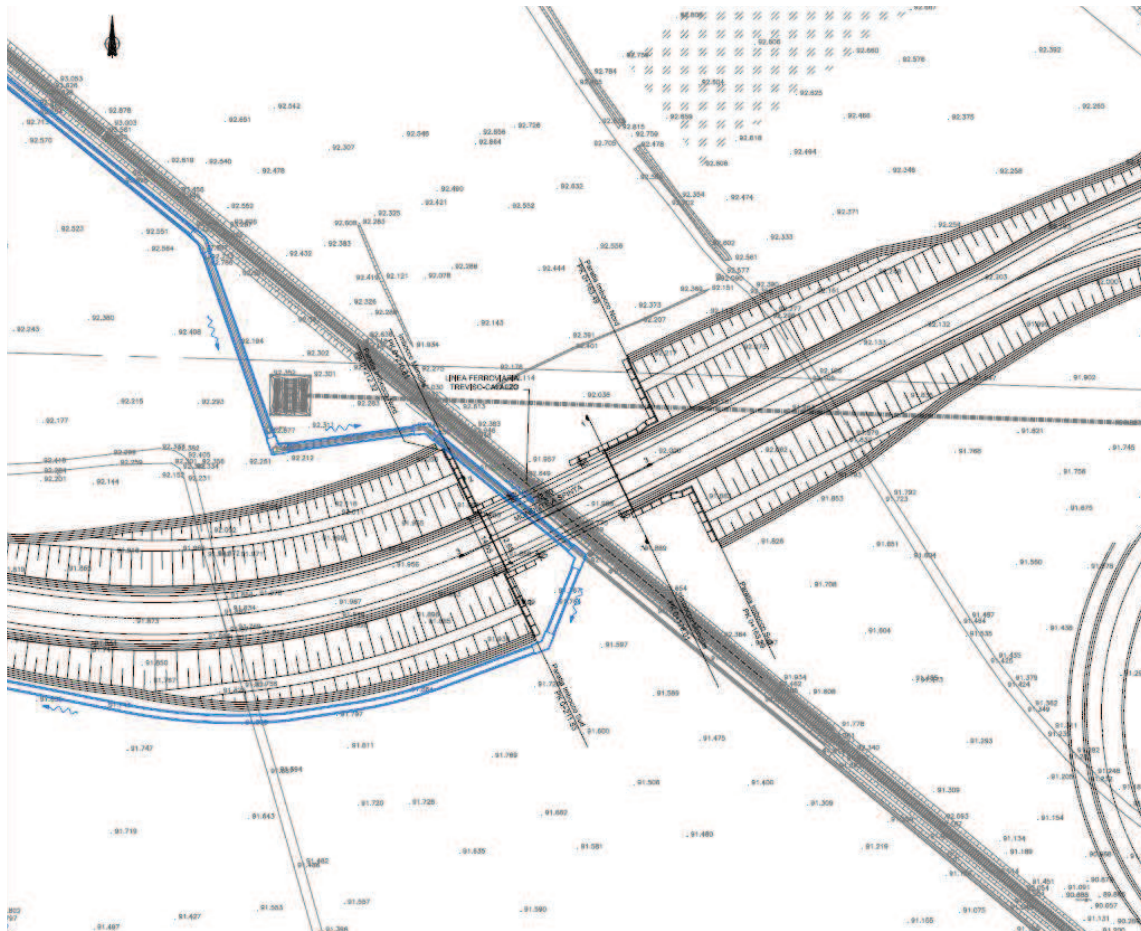
Considerate le caratteristiche della struttura, il dimensionamento del monolite è stato condotto analizzando lo stesso con il metodo degli elementi finiti; sono stati creati diversi modelli (in funzione delle diverse fasi analizzate) utilizzando nodi ed elementi bidimensionali; il terreno è stato simulato come un letto di molle alla Winkler.

Il calcolo è stato condotto con il programma della Aztec Informatica SCAT 10.

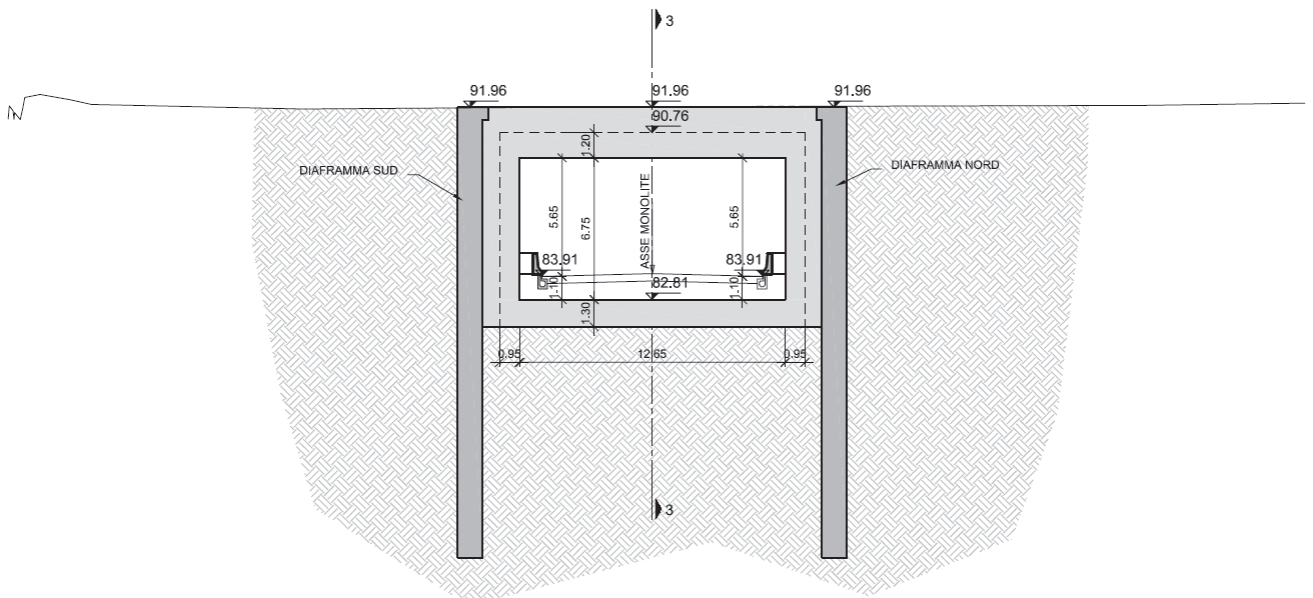
Il modello analizzato è descritti nei capitoli seguenti.

Di seguito sono riportati planimetria, sezione trasversale e longitudinale della struttura.

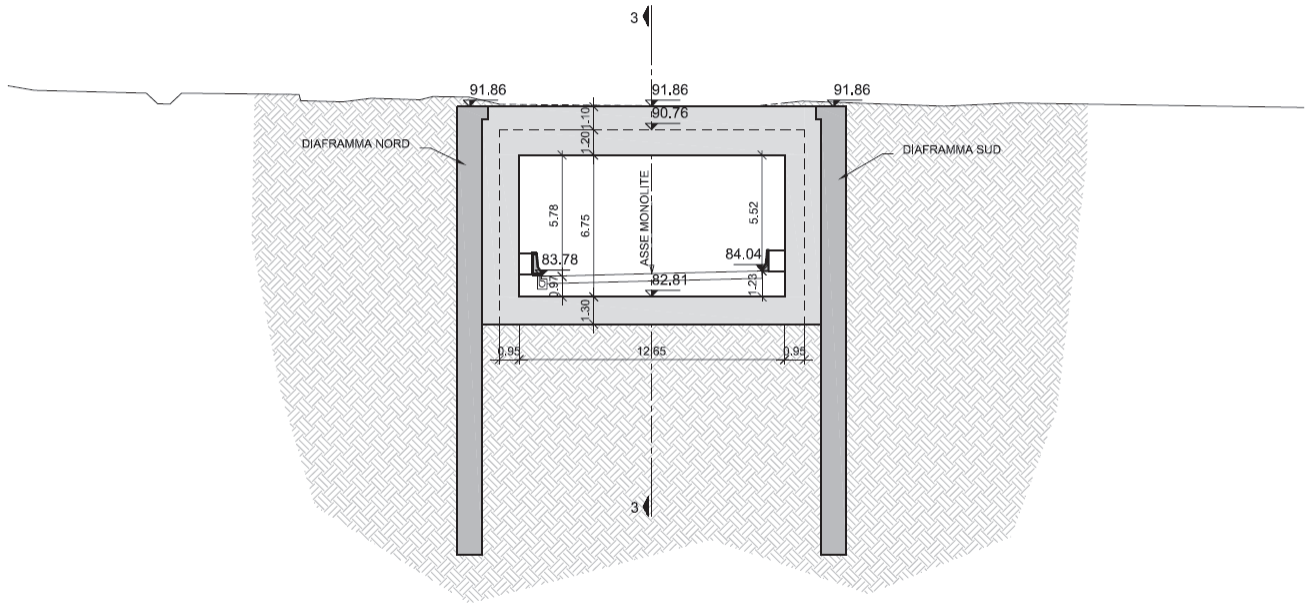
Relazione di calcolo monolite



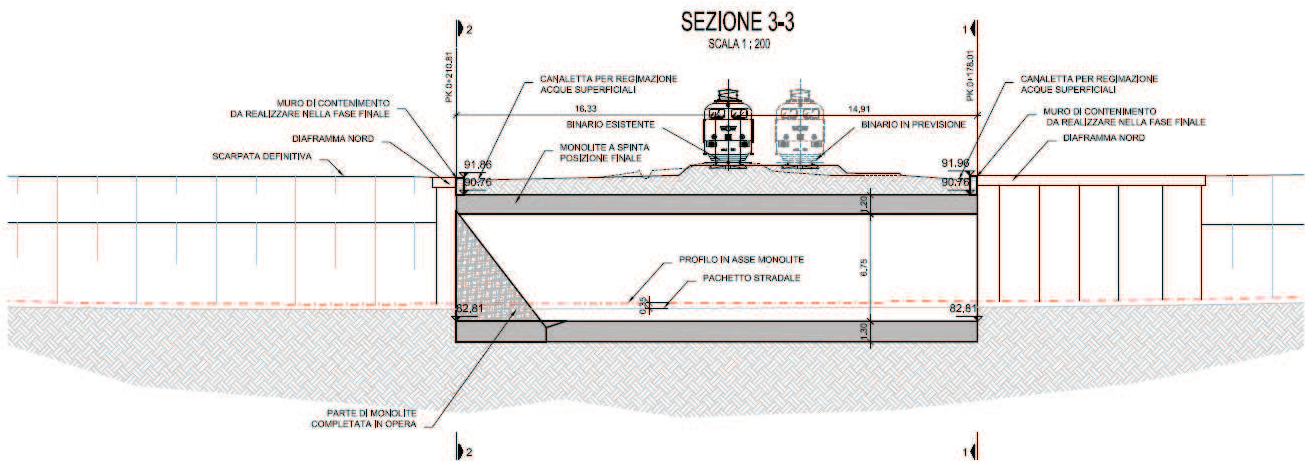
Planimetria generale



Sezione trasversale 1-1



Sezione trasversale 2-2



Sezioni longitudinali

7. ANALISI E VERIFICA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI DEL MONOLITE

Come detto l’analisi e le verifiche dei diversi elementi strutturali del monolite sono stati condotti con riferimento alle diverse fasi di realizzazione (e quindi differenti condizioni di vincolo e di carico) dello stesso ed in particolare:

- Sezione trasversale corrente del monolite (fase di esercizio).
- Rostro anteriore del monolite in fase di spinta (fase provvisoria).

7.1 Verifiche di sicurezza

Le verifiche di sicurezza sono state condotte con il metodo degli stati limite con riferimento allo stato limite ultimo ed agli stati limite di esercizio.

Relazione di calcolo monolite

7.1.1 Verifiche allo Stato Limite Ultimo

Si è verificato che:

$$F_d \leq R_d$$

dove F_d è il valore di progetto degli effetti delle azioni ed R_d è la corrispondente resistenza di progetto.

Le combinazioni di carico considerate ai fini delle verifiche sono quelle definite dalla seguente relazione.

$$F_d = \gamma_G G_k + \gamma_P P_k + \gamma_Q (Q_{1k} + \sum \psi_{oi} Q_{ik})$$

dove:

G_k – valore caratteristico delle azioni permanenti, ivi comprese le azioni indirette che danno effetti di tipo permanente;

P_k – valore caratteristico della forza di precompressione e delle deformazioni impresse, imposte appositamente;

Q_{1k} – valore caratteristico della azione di base di ogni combinazione, (per le azioni da traffico ferroviario deve essere inteso il valore di ciascun gruppo);

Q_{ik} – valore caratteristico della azioni variabili fra loro indipendenti, (vento, temperatura, azioni da traffico, resistenze parassite nei vincoli, etc.); laddove esso si riferisca alle azioni da traffico ferroviario debbono essere considerati i gruppi;

γ_i – coefficienti parziali per le azioni, definiti nella tabella seguente;

ψ_{oi} – coefficienti di combinazione allo stato limite ultimo determinati sulla base di considerazioni statistiche.

Coefficiente			A1 STR	A2 GEO	Combinazione sismica
Carichi permanenti	favorevoli	γ_{G1}	1.00	1.00	1.00
	sfavorevoli		1.35	1.00	1.00
Carichi permanenti non strutturali (escluso il ballast)	favorevoli	γ_{G2}	0.00	0.00	1.00
	sfavorevoli		1.50	1.30	1.00
Ballast	favorevoli	γ_{GB}	1.00	1.00	1.00
	sfavorevoli		1.50	1.30	1.00
Precompressione	favorevoli	γ_P	1.00	1.00	1.00
	sfavorevoli		1.00	1.00	1.00
Carichi variabili da traffico	favorevoli	γ_Q	0.00	0.00	0.00
	sfavorevoli		1.45	1.25	0.20
Carichi variabili	favorevoli	γ_{Qi}	0.00	0.00	0.00
	sfavorevoli		1.50	1.30	0.00

7.1.2 VERIFICHE AGLI STATI LIMITE DI ESERCIZIO

Sono state condotte le verifiche ai seguenti stati limite di servizio:

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

- verifica delle tensioni di esercizio
- stato limite di apertura delle fessure
- stato limite di deformazione

In particolare con riferimento alle verifiche a fessurazione sono state fissate le seguenti condizioni ambientali:

- strutture controterra: condizioni ambientali ordinarie;
- altre strutture: condizioni ambientali ordinarie.

I limiti di apertura delle fessure fissati dalle NTC08 sono per le strutture in esame:

- aggressivo condizioni ambientali ordinarie $w_k = 0.2\text{mm}$ per combinazioni quasi permanenti

$$w_k = 0.2\text{mm per combinazioni frequenti}$$

7.2 SEZIONE TRASVERSALE CORRENTE DEL MONOLITE

7.2.1 IPOTESI DI CALCOLO

Pressione Geostatica

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

$$P_v = \gamma H$$

Spinta sui piedritti

Spinta attiva - Metodo di Coulomb

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

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

$$S = \frac{1}{2} \cdot \gamma \cdot H^2 \cdot K_a$$

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

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

dove

ϕ è l'angolo d'attrito del terreno,

α rappresenta l'angolo che la parete forma con l'orizzontale ($\alpha = 90^\circ$ per parete verticale),

δ è l'angolo d'attrito terreno-parete,

β è l'inclinazione del terrapieno rispetto all'orizzontale.

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

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

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

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

Spinta in presenza di falda

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

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

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

Spinta a Riposo

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

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione

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

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

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

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

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

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

Spinta in presenza di sisma - Formula di Wood

Spinta del terreno nel caso di strutture rigide.

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

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

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

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

7.2.2 ANALISI DEI RISULTATI

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	9.25	[m]
Larghezza esterna	14.55	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0.00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0.00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0.95	[m]
Spessore piedritto destro	0.95	[m]

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

Spessore fondazione	1.30	[m]
Spessore traverso	1.20	[m]

Caratteristiche strati terrenoStrato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1.00	[m]
Peso di volume	18.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35.00	[°]
Coesione	0.000	[MPa]

Strato di rinfiacco

Descrizione	Terreno di rinfiacco	
Peso di volume	18.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23.33	[°]
Coesione	0.000	[MPa]
Costante di Winkler	110.0	[MPa/m]

Strato di base

Descrizione	Terreno di base (AL1)	
Peso di volume	18.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	38.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	38.00	[°]
Coesione	0.000	[MPa]
Costante di Winkler	84.0	[MPa/m]
Tensione limite	0.500	[MPa]

Caratteristiche materiali utilizzatiMateriale calcestruzzo

R _{ck} calcestruzzo	35.000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	25.0000	[kN/mc]
Modulo elastico E	32105.823	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450.000	[MPa]
Coeff. omogeneizzazione cls tesoro/compresso (n')	0.50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15.00	
Coefficiente dilatazione termica	0.0000120	

Condizioni di caricoConvenzioni adottate

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

Simbologia adottata e unità di misuraForze concentrate

X_{sc} scissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati
 Y_{ord} 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_{te} variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi
 D_{ti} 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)

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)Condizione di carico n° 7 (GB)

Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_i = 24.55$	$V_{ni} = 14.40$	$V_{ni} = 14.40$
-------	---------	----------------	---------------	------------------	------------------

Condizione di carico n° 8 (LM 71 sx)

Distr	Traverso	$X_i = 0.00$	$X_i = 6.40$	$V_{ni} = 49.75$	$V_{ni} = 49.75$	$V_{ti} = 0.00$	$V_{ti} = 0.00$
Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_i = 0.00$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{ni} = 25.50$		
Distr	Terreno	$X_i = 6.40$	$X_i = 24.55$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{ni} = 25.50$		

Condizione di carico n° 9 (LM 71 ce)

Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_i = 4.08$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{ni} = 25.50$		
Distr	Terreno	$X_i = 10.48$	$X_i = 24.55$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{ni} = 25.50$		
Distr	Traverso	$X_i = 4.08$	$X_i = 10.48$	$V_{ni} = 49.75$	$V_{ni} = 49.75$	$V_{ti} = 0.00$	$V_{ti} = 0.00$

Condizione di carico n° 10 (LM 71 dx)

Distr	Traverso	$X_i = 8.15$	$X_i = 14.55$	$V_{ni} = 49.75$	$V_{ni} = 49.75$	$V_{ti} = 0.00$	$V_{ti} = 0.00$
Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_i = 8.15$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{ni} = 25.50$		
Distr	Terreno	$X_i = 14.55$	$X_i = 24.55$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{ni} = 25.50$		

Condizione di carico n° 11 (SW/2 sx)

Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_i = 0.00$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{ni} = 47.75$
Distr	Terreno	$X_i = 7.00$	$X_i = 24.55$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{ni} = 47.75$

Condizione di carico n° 12 (SW/2 ce)

Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_i = 3.78$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{ni} = 47.75$
Distr	Terreno	$X_i = 10.78$	$X_i = 24.55$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{ni} = 47.75$

Condizione di carico n° 13 (SW/2 dx)

Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_i = 7.55$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{ni} = 47.75$
Distr	Terreno	$X_i = 14.55$	$X_i = 24.55$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{ni} = 47.75$

Impostazioni di progettoVerifica materiali:**Stato Limite Ultimo**

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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

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

con:

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

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

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

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

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

Ambiente poco aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare) 0.55 f_{ck} Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.) 0.40 f_{ck} Limite tensioni di trazione nell'acciaio (comb. rare) 0.75 f_{yk} Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

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

Relazione di calcolo monoliteVerifiche secondo :

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Copriferro sezioni 0.0400 [m]

Descrizione combinazioni di caricoSimbologia 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 statiche**Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.35	1.00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	1.00	1.00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.50	1.30
Variabili	Favorevole	γ_{Qifav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qisfav}	1.50	1.30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.45	1.25
Termici	Favorevole	γ_{cfav}	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	γ_{csfav}	1.20	1.20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\phi}$	1.00	1.25
Coesione efficace	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>		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.00	1.00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qifav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qisfav}	1.00	1.00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	0.20	0.20
Termici	Favorevole	γ_{cfav}	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	γ_{csfav}	1.00	1.00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\phi}$	1.00	1.25
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

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0				

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
LM 71 sx	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
LM 71 sx	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
LM 71 ce	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
LM 71 ce	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
LM 71 dx	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
LM 71 dx	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
SW/2 sx	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
SW/2 sx	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1)

Relazione di calcolo monolite

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
SW/2 ce	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 12 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
SW/2 ce	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Combinazione n° 13 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
SW/2 dx	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 14 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
SW/2 dx	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Combinazione n° 15 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 16 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 17 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 18 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 19 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Combinazione n° 20 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 21 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 22 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 23 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 24 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 25 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 26 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 27 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 28 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C

Relazione di calcolo monolite

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 29 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 30 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 31 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 32 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 33 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 34 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 35 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 36 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

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

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 37 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 38 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 39 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 40 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 41 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 42 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 43 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 44 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 45 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

Relazione di calcolo monolite

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 46 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 47 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 48 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 49 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 50 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 51 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 52 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 53 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

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

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 54 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 55 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 56 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 57 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 58 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 59 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 60 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 61 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Relazione di calcolo monoliteCombinazione n° 62 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 63 SLE (Quasi Permanente)

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

Combinazione n° 64 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 65 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 66 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 67 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 68 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 69 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 70 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 71 SLE (Rara)

Effetto	γ	Ψ	C
----------------	----------------------------	--------------------------	----------

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 72 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 73 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 74 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 75 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura
 Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra
 Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso
 X ascisse (espresse in m) positive verso destra
 Y ordinate (espresse in m) positive verso l'alto
 M momento espresso in kNm
 V taglio espresso in kN
 SN sforzo normale espresso in kN
 ux spostamento direzione X espresso in m
 uy spostamento direzione Y espresso in m
 α_t pressione sul terreno espressa in MPa

Tipo di analisi

Pressione in calotta

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

Pressione geostatica

Spinta sui piedritti

- a Riposo [combinazione 1]
- a Riposo [combinazione 2]
- a Riposo [combinazione 3]
- a Riposo [combinazione 4]
- a Riposo [combinazione 5]
- a Riposo [combinazione 6]
- a Riposo [combinazione 7]
- a Riposo [combinazione 8]
- a Riposo [combinazione 9]
- a Riposo [combinazione 10]
- a Riposo [combinazione 11]
- a Riposo [combinazione 12]
- a Riposo [combinazione 13]
- a Riposo [combinazione 14]
- a Riposo [combinazione 15]
- a Riposo [combinazione 16]
- a Riposo [combinazione 17]
- a Riposo [combinazione 18]
- a Riposo [combinazione 19]
- a Riposo [combinazione 20]

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

a Riposo [combinazione 21]
 a Riposo [combinazione 22]
 a Riposo [combinazione 23]
 a Riposo [combinazione 24]
 a Riposo [combinazione 25]
 a Riposo [combinazione 26]
 a Riposo [combinazione 27]
 a Riposo [combinazione 28]
 a Riposo [combinazione 29]
 a Riposo [combinazione 30]
 a Riposo [combinazione 31]
 a Riposo [combinazione 32]
 a Riposo [combinazione 33]
 a Riposo [combinazione 34]
 a Riposo [combinazione 35]
 a Riposo [combinazione 36]
 a Riposo [combinazione 37]
 a Riposo [combinazione 38]
 a Riposo [combinazione 39]
 a Riposo [combinazione 40]
 a Riposo [combinazione 41]
 a Riposo [combinazione 42]
 a Riposo [combinazione 43]
 a Riposo [combinazione 44]
 a Riposo [combinazione 45]
 a Riposo [combinazione 46]
 a Riposo [combinazione 47]
 a Riposo [combinazione 48]
 a Riposo [combinazione 49]
 a Riposo [combinazione 50]
 a Riposo [combinazione 51]
 a Riposo [combinazione 52]
 a Riposo [combinazione 53]
 a Riposo [combinazione 54]
 a Riposo [combinazione 55]
 a Riposo [combinazione 56]
 a Riposo [combinazione 57]
 a Riposo [combinazione 58]
 a Riposo [combinazione 59]
 a Riposo [combinazione 60]
 a Riposo [combinazione 61]
 a Riposo [combinazione 62]
 a Riposo [combinazione 63]
 a Riposo [combinazione 64]
 a Riposo [combinazione 65]
 a Riposo [combinazione 66]
 a Riposo [combinazione 67]
 a Riposo [combinazione 68]
 a Riposo [combinazione 69]
 a Riposo [combinazione 70]
 a Riposo [combinazione 71]
 a Riposo [combinazione 72]
 a Riposo [combinazione 73]
 a Riposo [combinazione 74]
 a Riposo [combinazione 75]

Sisma**Identificazione del sito**

Latitudine 45.777547
 Longitudine 12.046447
 Comune Montebelluna
 Provincia Treviso
 Regione Veneto

Punti di interpolazione del reticolo 11191 - 10969 - 10968 - 11190

Tipo di opera

Tipo di costruzione Opera di importanza strategica
 Vita nominale 100 anni
 Classe d'uso IV - Opere strategiche ed industrie molto pericolose
 Vita di riferimento 200 anni

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$ 3.72 [m/s²]
 Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.03

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	0.31
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 12.15$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 6.08$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$	1.46 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.20
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	0.24
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 4.27$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 2.14$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare

Spinta sismica Wood

Angolo diffusione sovraccarico 35.00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0.426	0.000
2	0.511	0.000
3	0.426	0.000
4	0.511	0.000
5	0.426	0.000
6	0.511	0.000
7	0.426	0.000
8	0.511	0.000
9	0.426	0.000
10	0.511	0.000
11	0.426	0.000
12	0.511	0.000
13	0.426	0.000
14	0.511	0.000
15	0.426	0.514
16	0.511	0.587
17	0.426	0.514
18	0.511	0.587
19	0.426	0.514
20	0.511	0.587
21	0.426	0.514
22	0.426	0.514
23	0.511	0.587
24	0.511	0.587
25	0.426	0.514
26	0.426	0.514
27	0.511	0.587
28	0.511	0.587
29	0.426	0.514
30	0.426	0.514
31	0.511	0.587
32	0.511	0.587
33	0.426	0.514
34	0.426	0.514
35	0.511	0.587
36	0.511	0.587
37	0.426	0.514
38	0.426	0.514
39	0.511	0.587
40	0.511	0.587
41	0.426	0.514
42	0.426	0.514
43	0.511	0.587
44	0.511	0.587
45	0.426	0.514
46	0.511	0.587
47	0.426	0.514
48	0.511	0.587
49	0.426	0.514
50	0.511	0.587
51	0.426	0.514
52	0.511	0.587
53	0.426	0.514
54	0.511	0.587

Relazione di calcolo monolite

55	0.426	0.514
56	0.511	0.587
57	0.426	0.514
58	0.511	0.587
59	0.426	0.514
60	0.511	0.587
61	0.426	0.514
62	0.511	0.587
63	0.426	0.000
64	0.426	0.000
65	0.426	0.000
66	0.426	0.000
67	0.426	0.000
68	0.426	0.000
69	0.426	0.000
70	0.426	0.000
71	0.426	0.000
72	0.426	0.000
73	0.426	0.000
74	0.426	0.000
75	0.426	0.000

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	138
Numero elementi trasverso	80
Numero elementi piedritto sinistro	82
Numero elementi piedritto destro	82
Numero molle fondazione	139
Numero molle piedritto sinistro	83
Numero molle piedritto destro	83

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	25.25	0.0450586
25.25	35.25	0.0243000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistroPressione sup. 0.0192140 [MPa]Pressione inf. 0.1150634 [MPa]
 Piedritto destroPressione sup. 0.0192140 [MPa]Pressione inf. 0.1150634 [MPa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	25.25	0.0359908
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistroPressione sup. 0.0184016 [MPa]Pressione inf. 0.1035308 [MPa]
 Piedritto destroPressione sup. 0.0184016 [MPa]Pressione inf. 0.1035308 [MPa]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	0.70	0.0774916
0.70	5.70	0.0450586

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5.70	25.25	0.0793850
25.25	35.25	0.0243000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0330443 [MPa] Pressione inf. 0.1288936 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0338517 [MPa] Pressione inf. 0.1297010 [MPa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0639503
0.70	5.70	0.0359908
5.70	25.25	0.0655825
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0326969 [MPa] Pressione inf. 0.1178261 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0335315 [MPa] Pressione inf. 0.1186606 [MPa]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	4.78	0.0786876
4.78	9.78	0.0450586
9.78	25.25	0.0786865
25.25	35.25	0.0243000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0335543 [MPa] Pressione inf. 0.1294036 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0335538 [MPa] Pressione inf. 0.1294031 [MPa]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.78	0.0649813
4.78	9.78	0.0359908
9.78	25.25	0.0649804
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0332241 [MPa] Pressione inf. 0.1183532 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0332236 [MPa] Pressione inf. 0.1183528 [MPa]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	8.85	0.0793850
8.85	13.85	0.0450586

Relazione di calcolo monolite

13.85	25.25	0.0774916
25.25	35.25	0.0243000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0338517 [MPa] Pressione inf. 0.1297010 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0330443 [MPa] Pressione inf. 0.1288936 [MPa]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.85	0.0655825
8.85	13.85	0.0359908
13.85	25.25	0.0639503
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0335315 [MPa] Pressione inf. 0.1186606 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0326969 [MPa] Pressione inf. 0.1178261 [MPa]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	0.70	0.1057910
0.70	6.30	0.0450586
6.30	25.25	0.1091795
25.25	35.25	0.0243000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0451118 [MPa] Pressione inf. 0.1409611 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0465567 [MPa] Pressione inf. 0.1424061 [MPa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0883463
0.70	6.30	0.0359908
6.30	25.25	0.0912674
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0451703 [MPa] Pressione inf. 0.1302995 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0466638 [MPa] Pressione inf. 0.1317930 [MPa]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	4.48	0.1079088
4.48	10.08	0.0450586

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

10.08	25.25	0.1079046
25.25	35.25	0.0243000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0460149 [MPa] Pressione inf. 0.1418642 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0460131 [MPa] Pressione inf. 0.1418624 [MPa]

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.48	0.0901720
4.48	10.08	0.0359908
10.08	25.25	0.0901684
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0461037 [MPa] Pressione inf. 0.1312329 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0461019 [MPa] Pressione inf. 0.1312310 [MPa]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	8.25	0.1091795
8.25	13.85	0.0450586
13.85	25.25	0.1057910
25.25	35.25	0.0243000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0465567 [MPa] Pressione inf. 0.1424061 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0451118 [MPa] Pressione inf. 0.1409611 [MPa]

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.25	0.0912674
8.25	13.85	0.0359908
13.85	25.25	0.0883463
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0466638 [MPa] Pressione inf. 0.1317930 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0451703 [MPa] Pressione inf. 0.1302995 [MPa]

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363126
0.70	5.70	0.0318391

Relazione di calcolo monolite

5.70	25.25	0.0365737
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0154845 [MPa] Pressione inf. 0.0864841 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155959 [MPa] Pressione inf. 0.0865954 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0290621 [MPa] Pressione inf. 0.0290621 [MPa]

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363126
0.70	5.70	0.0318391
5.70	25.25	0.0365737
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0185661 [MPa] Pressione inf. 0.1036953 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186997 [MPa] Pressione inf. 0.1038288 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0290621 [MPa] Pressione inf. 0.0290621 [MPa]

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.78	0.0364775
4.78	9.78	0.0318391
9.78	25.25	0.0364774
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155549 [MPa] Pressione inf. 0.0865544 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155548 [MPa] Pressione inf. 0.0865543 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0291022 [MPa] Pressione inf. 0.0291022 [MPa]

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.78	0.0364775
4.78	9.78	0.0318391
9.78	25.25	0.0364774
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186505 [MPa] Pressione inf. 0.1037797 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186504 [MPa] Pressione inf. 0.1037796 [MPa]

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0291022 [MPa] Pressione inf. 0.0291022 [MPa]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.85	0.0365737
8.85	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0363126
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155959 [MPa] Pressione inf. 0.0865954 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0154845 [MPa] Pressione inf. 0.0864841 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0291256 [MPa] Pressione inf. 0.0291256 [MPa]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.85	0.0365737
8.85	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0363126
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186997 [MPa] Pressione inf. 0.1038288 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0185661 [MPa] Pressione inf. 0.1036953 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0291256 [MPa] Pressione inf. 0.0291256 [MPa]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402159
0.70	6.30	0.0318391
6.30	25.25	0.0406833
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0171490 [MPa] Pressione inf. 0.0881486 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0173483 [MPa] Pressione inf. 0.0883479 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0300109 [MPa] Pressione inf. 0.0300109 [MPa]

Analisi della combinazione n° 22

Relazione di calcolo monolite

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363126
0.70	5.70	0.0318391
5.70	25.25	0.0365737
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0154845 [MPa] Pressione inf. 0.0864841 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155959 [MPa] Pressione inf. 0.0865954 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0290621 [MPa] Pressione inf. 0.0290621 [MPa]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363126
0.70	5.70	0.0318391
5.70	25.25	0.0365737
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0185661 [MPa] Pressione inf. 0.1036953 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186997 [MPa] Pressione inf. 0.1038288 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0290621 [MPa] Pressione inf. 0.0290621 [MPa]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402159
0.70	6.30	0.0318391
6.30	25.25	0.0406833
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0205619 [MPa] Pressione inf. 0.1056910 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0208008 [MPa] Pressione inf. 0.1059300 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0300109 [MPa] Pressione inf. 0.0300109 [MPa]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0		

-10.70	4.48	0.0405081
4.48	10.08	0.0318391
10.08	25.25	0.0405075
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0172736 [MPa] Pressione inf. 0.0882731 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0172733 [MPa] Pressione inf. 0.0882729 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0300819 [MPa] Pressione inf. 0.0300819 [MPa]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.78	0.0364775
4.78	9.78	0.0318391
9.78	25.25	0.0364774
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155549 [MPa] Pressione inf. 0.0865544 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155548 [MPa] Pressione inf. 0.0865543 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0291022 [MPa] Pressione inf. 0.0291022 [MPa]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.78	0.0364775
4.78	9.78	0.0318391
9.78	25.25	0.0364774
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186505 [MPa] Pressione inf. 0.1037797 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186504 [MPa] Pressione inf. 0.1037796 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0291022 [MPa] Pressione inf. 0.0291022 [MPa]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.48	0.0405081
4.48	10.08	0.0318391
10.08	25.25	0.0405075
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Relazione di calcolo monolite

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0207112 [MPa] Pressione inf. 0.1058404 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0207109 [MPa] Pressione inf. 0.1058401 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0300819 [MPa] Pressione inf. 0.0300819 [MPa]

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.25	0.0406833
8.25	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0402159
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0173483 [MPa] Pressione inf. 0.0883479 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0171490 [MPa] Pressione inf. 0.0881486 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0301245 [MPa] Pressione inf. 0.0301245 [MPa]

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.85	0.0365737
8.85	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0363126
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155959 [MPa] Pressione inf. 0.0865954 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0154845 [MPa] Pressione inf. 0.0864841 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0291256 [MPa] Pressione inf. 0.0291256 [MPa]

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.85	0.0365737
8.85	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0363126
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186997 [MPa] Pressione inf. 0.1038288 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0185661 [MPa] Pressione inf. 0.1036953 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0291256 [MPa] Pressione inf. 0.0291256 [MPa]

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.25	0.0406833
8.25	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0402159
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistroPressione sup. 0.0208008 [MPa]Pressione inf. 0.1059300 [MPa]
 Piedritto destroPressione sup. 0.0205619 [MPa]Pressione inf. 0.1056910 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistroPressione sup. 0.0301245 [MPa]Pressione inf. 0.0301245 [MPa]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402159
0.70	6.30	0.0318391
6.30	25.25	0.0406833
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistroPressione sup. 0.0171490 [MPa]Pressione inf. 0.0881486 [MPa]
 Piedritto destroPressione sup. 0.0173483 [MPa]Pressione inf. 0.0883479 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistroPressione sup. 0.0300109 [MPa]Pressione inf. 0.0300109 [MPa]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363126
0.70	5.70	0.0318391
5.70	25.25	0.0365737
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistroPressione sup. 0.0154845 [MPa]Pressione inf. 0.0864841 [MPa]
 Piedritto destroPressione sup. 0.0155959 [MPa]Pressione inf. 0.0865954 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destroPressione sup. 0.0291256 [MPa]Pressione inf. 0.0291256 [MPa]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
----	----	--------

Relazione di calcolo monolite

-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402159
0.70	6.30	0.0318391
6.30	25.25	0.0406833
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0205619 [MPa] Pressione inf. 0.1056910 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0208008 [MPa] Pressione inf. 0.1059300 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0300109 [MPa] Pressione inf. 0.0300109 [MPa]

Analisi della combinazione n° 36

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363126
0.70	5.70	0.0318391
5.70	25.25	0.0365737
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0185661 [MPa] Pressione inf. 0.1036953 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186997 [MPa] Pressione inf. 0.1038288 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0291256 [MPa] Pressione inf. 0.0291256 [MPa]

Analisi della combinazione n° 37

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.48	0.0405081
4.48	10.08	0.0318391
10.08	25.25	0.0405075
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0172736 [MPa] Pressione inf. 0.0882731 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0172733 [MPa] Pressione inf. 0.0882729 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0300819 [MPa] Pressione inf. 0.0300819 [MPa]

Analisi della combinazione n° 38

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.78	0.0364775
4.78	9.78	0.0318391
9.78	25.25	0.0364774
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155549 [MPa] Pressione inf. 0.0865544 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155548 [MPa] Pressione inf. 0.0865543 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0291022 [MPa] Pressione inf. 0.0291022 [MPa]

Analisi della combinazione n° 39

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.48	0.0405081
4.48	10.08	0.0318391
10.08	25.25	0.0405075
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0207112 [MPa] Pressione inf. 0.1058404 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0207109 [MPa] Pressione inf. 0.1058401 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0300819 [MPa] Pressione inf. 0.0300819 [MPa]

Analisi della combinazione n° 40

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.78	0.0364775
4.78	9.78	0.0318391
9.78	25.25	0.0364774
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186505 [MPa] Pressione inf. 0.1037797 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186504 [MPa] Pressione inf. 0.1037796 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0291022 [MPa] Pressione inf. 0.0291022 [MPa]

Analisi della combinazione n° 41

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.25	0.0406833
8.25	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0402159
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0173483 [MPa] Pressione inf. 0.0883479 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0171490 [MPa] Pressione inf. 0.0881486 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0301245 [MPa] Pressione inf. 0.0301245 [MPa]

Analisi della combinazione n° 42

Relazione di calcolo monolite

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.85	0.0365737
8.85	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0363126
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155959 [MPa] Pressione inf. 0.0865954 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0154845 [MPa] Pressione inf. 0.0864841 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0290621 [MPa] Pressione inf. 0.0290621 [MPa]

Analisi della combinazione n° 43

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.25	0.0406833
8.25	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0402159
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0208008 [MPa] Pressione inf. 0.1059300 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0205619 [MPa] Pressione inf. 0.1056910 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0301245 [MPa] Pressione inf. 0.0301245 [MPa]

Analisi della combinazione n° 44

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.85	0.0365737
8.85	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0363126
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186997 [MPa] Pressione inf. 0.1038288 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0185661 [MPa] Pressione inf. 0.1036953 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0290621 [MPa] Pressione inf. 0.0290621 [MPa]

Analisi della combinazione n° 45

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402159
0.70	6.30	0.0318391

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

6.30	25.25	0.0406833
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0171490 [MPa] Pressione inf. 0.0881486 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0173483 [MPa] Pressione inf. 0.0883479 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0301245 [MPa] Pressione inf. 0.0301245 [MPa]

Analisi della combinazione n° 46

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402159
0.70	6.30	0.0318391
6.30	25.25	0.0406833
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0205619 [MPa] Pressione inf. 0.1056910 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0208008 [MPa] Pressione inf. 0.1059300 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0301245 [MPa] Pressione inf. 0.0301245 [MPa]

Analisi della combinazione n° 47

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.48	0.0405081
4.48	10.08	0.0318391
10.08	25.25	0.0405075
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0172736 [MPa] Pressione inf. 0.0882731 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0172733 [MPa] Pressione inf. 0.0882729 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0300818 [MPa] Pressione inf. 0.0300818 [MPa]

Analisi della combinazione n° 48

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.48	0.0405081
4.48	10.08	0.0318391
10.08	25.25	0.0405075
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0207112 [MPa] Pressione inf. 0.1058404 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0207109 [MPa] Pressione inf. 0.1058401 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0300818 [MPa] Pressione inf. 0.0300818 [MPa]

*Relazione di calcolo monolite***Analisi della combinazione n° 49**

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.25	0.0406833
8.25	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0402159
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0173483 [MPa] Pressione inf. 0.0883479 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0171490 [MPa] Pressione inf. 0.0881486 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0300109 [MPa] Pressione inf. 0.0300109 [MPa]

Analisi della combinazione n° 50

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.25	0.0406833
8.25	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0402159
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0208008 [MPa] Pressione inf. 0.1059300 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0205619 [MPa] Pressione inf. 0.1056910 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0300109 [MPa] Pressione inf. 0.0300109 [MPa]

Analisi della combinazione n° 51

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363126
0.70	5.70	0.0318391
5.70	25.25	0.0365737
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0154845 [MPa] Pressione inf. 0.0864841 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155959 [MPa] Pressione inf. 0.0865954 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0291256 [MPa] Pressione inf. 0.0291256 [MPa]

Analisi della combinazione n° 52

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

-10.70	0.70	0.0363126
0.70	5.70	0.0318391
5.70	25.25	0.0365737
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0185661 [MPa] Pressione inf. 0.1036953 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186997 [MPa] Pressione inf. 0.1038288 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0291256 [MPa] Pressione inf. 0.0291256 [MPa]

Analisi della combinazione n° 53

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.78	0.0364775
4.78	9.78	0.0318391
9.78	25.25	0.0364774
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155549 [MPa] Pressione inf. 0.0865544 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155548 [MPa] Pressione inf. 0.0865543 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0291022 [MPa] Pressione inf. 0.0291022 [MPa]

Analisi della combinazione n° 54

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.78	0.0364775
4.78	9.78	0.0318391
9.78	25.25	0.0364774
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186505 [MPa] Pressione inf. 0.1037797 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186504 [MPa] Pressione inf. 0.1037796 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0291022 [MPa] Pressione inf. 0.0291022 [MPa]

Analisi della combinazione n° 55

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.85	0.0365737
8.85	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0363126
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155959 [MPa] Pressione inf. 0.0865954 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0154845 [MPa] Pressione inf. 0.0864841 [MPa]

Relazione di calcolo monoliteSpinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0290621 [MPa] Pressione inf. 0.0290621 [MPa]

Analisi della combinazione n° 56

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.85	0.0365737
8.85	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0363126
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186997 [MPa] Pressione inf. 0.1038288 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0185661 [MPa] Pressione inf. 0.1036953 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0290621 [MPa] Pressione inf. 0.0290621 [MPa]

Analisi della combinazione n° 57

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402159
0.70	6.30	0.0318391
6.30	25.25	0.0406833
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0171490 [MPa] Pressione inf. 0.0881486 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0173483 [MPa] Pressione inf. 0.0883479 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0301245 [MPa] Pressione inf. 0.0301245 [MPa]

Analisi della combinazione n° 58

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402159
0.70	6.30	0.0318391
6.30	25.25	0.0406833
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0205619 [MPa] Pressione inf. 0.1056910 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0208008 [MPa] Pressione inf. 0.1059300 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0301245 [MPa] Pressione inf. 0.0301245 [MPa]

Analisi della combinazione n° 59

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.48	0.0405081
4.48	10.08	0.0318391
10.08	25.25	0.0405075
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0172736 [MPa] Pressione inf. 0.0882731 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0172733 [MPa] Pressione inf. 0.0882729 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0300818 [MPa] Pressione inf. 0.0300818 [MPa]

Analisi della combinazione n° 60

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.48	0.0405081
4.48	10.08	0.0318391
10.08	25.25	0.0405075
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0207112 [MPa] Pressione inf. 0.1058404 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0207109 [MPa] Pressione inf. 0.1058401 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0300818 [MPa] Pressione inf. 0.0300818 [MPa]

Analisi della combinazione n° 61

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.25	0.0406833
8.25	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0402159
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0173483 [MPa] Pressione inf. 0.0883479 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0171490 [MPa] Pressione inf. 0.0881486 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0300109 [MPa] Pressione inf. 0.0300109 [MPa]

Analisi della combinazione n° 62

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.25	0.0406833
8.25	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0402159
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0208008 [MPa] Pressione inf. 0.1059300 [MPa]

Relazione di calcolo monolite

Piedritto destro Pressione sup. 0.0205619 [MPa] Pressione inf. 0.1056910 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0300109 [MPa] Pressione inf. 0.0300109 [MPa]

Analisi della combinazione n° 63

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	25.25	0.0318391
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0135769 [MPa] Pressione inf. 0.0845764 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0135769 [MPa] Pressione inf. 0.0845764 [MPa]

Analisi della combinazione n° 64

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0497331
0.70	5.70	0.0318391
5.70	25.25	0.0507778
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0212074 [MPa] Pressione inf. 0.0922069 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0216528 [MPa] Pressione inf. 0.0926524 [MPa]

Analisi della combinazione n° 65

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.78	0.0503930
4.78	9.78	0.0318391
9.78	25.25	0.0503924
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0214888 [MPa] Pressione inf. 0.0924883 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0214885 [MPa] Pressione inf. 0.0924880 [MPa]

Analisi della combinazione n° 66

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.85	0.0507778
8.85	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0497331
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0216528 [MPa] Pressione inf. 0.0926524 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0212074 [MPa] Pressione inf. 0.0922069 [MPa]

Analisi della combinazione n° 67

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0653466
0.70	6.30	0.0318391
6.30	25.25	0.0672161
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0278653 [MPa] Pressione inf. 0.0988649 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0286625 [MPa] Pressione inf. 0.0996621 [MPa]

Analisi della combinazione n° 68

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.48	0.0665151
4.48	10.08	0.0318391
10.08	25.25	0.0665127
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0283636 [MPa] Pressione inf. 0.0993631 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0283626 [MPa] Pressione inf. 0.0993621 [MPa]

Analisi della combinazione n° 69

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.25	0.0672161
8.25	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0653466
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0286625 [MPa] Pressione inf. 0.0996621 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0278653 [MPa] Pressione inf. 0.0988649 [MPa]

Analisi della combinazione n° 70

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0542067
0.70	5.70	0.0318391
5.70	25.25	0.0555125
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Relazione di calcolo monolite

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0231150 [MPa] Pressione inf. 0.0941145 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0236718 [MPa] Pressione inf. 0.0946713 [MPa]

Analisi della combinazione n° 71

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.78	0.0550315
4.78	9.78	0.0318391
9.78	25.25	0.0550307
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0234667 [MPa] Pressione inf. 0.0944662 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0234664 [MPa] Pressione inf. 0.0944659 [MPa]

Analisi della combinazione n° 72

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.85	0.0555125
8.85	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0542067
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0236718 [MPa] Pressione inf. 0.0946713 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0231150 [MPa] Pressione inf. 0.0941145 [MPa]

Analisi della combinazione n° 73

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0737235
0.70	6.30	0.0318391
6.30	25.25	0.0760604
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0314374 [MPa] Pressione inf. 0.1024370 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0324339 [MPa] Pressione inf. 0.1034335 [MPa]

Analisi della combinazione n° 74

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.48	0.0751841
4.48	10.08	0.0318391
10.08	25.25	0.0751812
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0320603 [MPa] Pressione inf. 0.1030598 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0320590 [MPa] Pressione inf. 0.1030585 [MPa]

Analisi della combinazione n° 75

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.25	0.0760604
8.25	13.85	0.0318391
13.85	25.25	0.0737235
25.25	35.25	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0324339 [MPa] Pressione inf. 0.1034335 [MPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0314374 [MPa] Pressione inf. 0.1024370 [MPa]

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00008	0.00378
1.94	0.00006	0.00291
3.52	0.00004	0.00197
5.00	0.00003	0.00131
6.48	0.00001	0.00096
8.07	-0.00001	0.00096
9.55	-0.00003	0.00131
11.03	-0.00004	0.00197
12.61	-0.00006	0.00291
14.08	-0.00008	0.00378

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00007	0.00397
1.93	0.00005	0.00495
3.49	0.00004	0.00610
4.96	0.00002	0.00698
6.58	0.00001	0.00751
7.98	-0.00001	0.00751
9.59	-0.00002	0.00697
11.06	-0.00004	0.00609
12.63	-0.00005	0.00495
14.08	-0.00007	0.00397

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00008	0.00378
1.53	-0.00025	0.00380
2.41	-0.00040	0.00383
3.28	-0.00045	0.00385
4.16	-0.00047	0.00387
5.14	-0.00049	0.00389
6.02	-0.00050	0.00391
6.89	-0.00046	0.00393
7.77	-0.00030	0.00395
8.65	0.00007	0.00397

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00008	0.00378
1.53	0.00025	0.00380
2.41	0.00040	0.00383
3.28	0.00045	0.00385
4.16	0.00047	0.00387

Relazione di calcolo monolite

5.14	0.00049	0.00389
6.02	0.00050	0.00391
6.89	0.00046	0.00393
7.77	0.00030	0.00395
8.65	-0.00007	0.00397

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00006	0.00284
1.94	0.00005	0.00219
3.52	0.00004	0.00149
5.00	0.00002	0.00100
6.48	0.00001	0.00073
8.07	-0.00001	0.00073
9.55	-0.00002	0.00100
11.03	-0.00004	0.00149
12.61	-0.00005	0.00219
14.08	-0.00006	0.00284

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00005	0.00298
1.93	0.00004	0.00372
3.49	0.00003	0.00459
4.96	0.00002	0.00525
6.58	0.00001	0.00566
7.98	-0.00001	0.00566
9.59	-0.00002	0.00525
11.06	-0.00003	0.00458
12.63	-0.00004	0.00372
14.08	-0.00005	0.00298

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00006	0.00284
1.53	-0.00017	0.00286
2.41	-0.00026	0.00287
3.28	-0.00029	0.00289
4.16	-0.00031	0.00291
5.14	-0.00032	0.00293
6.02	-0.00034	0.00294
6.89	-0.00032	0.00295
7.77	-0.00021	0.00297
8.65	0.00005	0.00298

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00006	0.00284
1.53	0.00017	0.00286
2.41	0.00026	0.00287
3.28	0.00029	0.00289
4.16	0.00031	0.00291
5.14	0.00032	0.00293
6.02	0.00034	0.00294
6.89	0.00032	0.00295
7.77	0.00021	0.00297
8.65	-0.00005	0.00298

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00018	0.00561
1.94	0.00015	0.00422
3.52	0.00013	0.00275
5.00	0.00011	0.00172
6.48	0.00009	0.00115
8.07	0.00006	0.00109
9.55	0.00004	0.00154
11.03	0.00002	0.00243
12.61	0.00000	0.00371
14.08	-0.00003	0.00491

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00009	0.00591
1.93	0.00006	0.00752
3.49	0.00004	0.00936
4.96	0.00002	0.01069
6.58	-0.00001	0.01140
7.98	-0.00003	0.01125
9.59	-0.00005	0.01023
11.06	-0.00008	0.00870
12.63	-0.00010	0.00679
14.08	-0.00012	0.00517

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00018	0.00561
1.53	-0.00038	0.00564
2.41	-0.00066	0.00568
3.28	-0.00079	0.00571
4.16	-0.00085	0.00575
5.14	-0.00090	0.00578
6.02	-0.00090	0.00582
6.89	-0.00081	0.00585
7.77	-0.00053	0.00588
8.65	0.00009	0.00591

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00003	0.00491
1.53	0.00044	0.00494
2.41	0.00066	0.00497
3.28	0.00075	0.00500
4.16	0.00080	0.00503
5.14	0.00085	0.00506
6.02	0.00085	0.00509
6.89	0.00077	0.00512
7.77	0.00049	0.00515
8.65	-0.00012	0.00517

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00015	0.00441
1.94	0.00013	0.00332
3.52	0.00011	0.00217
5.00	0.00009	0.00135
6.48	0.00007	0.00090
8.07	0.00005	0.00085
9.55	0.00004	0.00120
11.03	0.00002	0.00189
12.61	0.00000	0.00288
14.08	-0.00002	0.00380

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00007	0.00465
1.93	0.00005	0.00592
3.49	0.00003	0.00738
4.96	0.00001	0.00844
6.58	-0.00001	0.00899
7.98	-0.00003	0.00886
9.59	-0.00005	0.00804
11.06	-0.00006	0.00681
12.63	-0.00008	0.00529
14.08	-0.00010	0.00401

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00015	0.00441
1.53	-0.00028	0.00444
2.41	-0.00048	0.00446

Relazione di calcolo monolite

3.28	-0.00057	0.00449
4.16	-0.00062	0.00452
5.14	-0.00066	0.00455
6.02	-0.00067	0.00457
6.89	-0.00062	0.00460
7.77	-0.00041	0.00462
8.65	0.00007	0.00465

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00002	0.00380
1.53	0.00033	0.00383
2.41	0.00048	0.00385
3.28	0.00054	0.00388
4.16	0.00058	0.00390
5.14	0.00061	0.00393
6.02	0.00063	0.00395
6.89	0.00058	0.00397
7.77	0.00037	0.00399
8.65	-0.00010	0.00401

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00010	0.00533
1.94	0.00008	0.00401
3.52	0.00006	0.00262
5.00	0.00003	0.00164
6.48	0.00001	0.00112
8.07	-0.00001	0.00112
9.55	-0.00003	0.00164
11.03	-0.00006	0.00262
12.61	-0.00008	0.00401
14.08	-0.00010	0.00533

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00011	0.00561
1.93	0.00009	0.00737
3.49	0.00006	0.00943
4.96	0.00004	0.01101
6.58	0.00001	0.01197
7.98	-0.00001	0.01197
9.59	-0.00004	0.01101
11.06	-0.00006	0.00942
12.63	-0.00009	0.00737
14.08	-0.00011	0.00562

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00010	0.00533
1.53	-0.00042	0.00536
2.41	-0.00069	0.00540
3.28	-0.00081	0.00543
4.16	-0.00088	0.00546
5.14	-0.00094	0.00550
6.02	-0.00095	0.00553
6.89	-0.00086	0.00556
7.77	-0.00056	0.00559
8.65	0.00011	0.00561

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00010	0.00533
1.53	0.00042	0.00537
2.41	0.00069	0.00540
3.28	0.00081	0.00543
4.16	0.00088	0.00546
5.14	0.00094	0.00550
6.02	0.00095	0.00553
6.89	0.00086	0.00556
7.77	0.00056	0.00559

8.65	-0.00011	0.00562
------	----------	---------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00009	0.00417
1.94	0.00007	0.00314
3.52	0.00005	0.00205
5.00	0.00003	0.00128
6.48	0.00001	0.00087
8.07	-0.00001	0.00087
9.55	-0.00003	0.00128
11.03	-0.00005	0.00205
12.61	-0.00007	0.00314
14.08	-0.00009	0.00417

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00009	0.00439
1.93	0.00007	0.00579
3.49	0.00005	0.00744
4.96	0.00003	0.00871
6.58	0.00001	0.00948
7.98	-0.00001	0.00948
9.59	-0.00003	0.00871
11.06	-0.00005	0.00743
12.63	-0.00007	0.00579
14.08	-0.00009	0.00440

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00009	0.00417
1.53	-0.00031	0.00419
2.41	-0.00051	0.00422
3.28	-0.00059	0.00425
4.16	-0.00065	0.00427
5.14	-0.00070	0.00430
6.02	-0.00072	0.00432
6.89	-0.00066	0.00435
7.77	-0.00043	0.00437
8.65	0.00009	0.00439

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00009	0.00417
1.53	0.00031	0.00420
2.41	0.00051	0.00422
3.28	0.00059	0.00425
4.16	0.00065	0.00427
5.14	0.00070	0.00430
6.02	0.00072	0.00433
6.89	0.00066	0.00435
7.77	0.00043	0.00437
8.65	-0.00009	0.00440

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00003	0.00491
1.94	0.00000	0.00371
3.52	-0.00002	0.00243
5.00	-0.00004	0.00154
6.48	-0.00006	0.00109
8.07	-0.00009	0.00115
9.55	-0.00011	0.00172
11.03	-0.00013	0.00275
12.61	-0.00015	0.00422
14.08	-0.00018	0.00561

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00012	0.00517

Relazione di calcolo monolite

1.93	0.00010	0.00679
3.49	0.00008	0.00871
4.96	0.00005	0.01023
6.58	0.00003	0.01125
7.98	0.00001	0.01140
9.59	-0.00002	0.01069
11.06	-0.00004	0.00935
12.63	-0.00006	0.00752
14.08	-0.00009	0.00591

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00003	0.00491
1.53	-0.00044	0.00494
2.41	-0.00066	0.00497
3.28	-0.00075	0.00500
4.16	-0.00080	0.00503
5.14	-0.00085	0.00506
6.02	-0.00085	0.00509
6.89	-0.00077	0.00512
7.77	-0.00049	0.00515
8.65	0.00012	0.00517

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00018	0.00561
1.53	0.00038	0.00564
2.41	0.00066	0.00568
3.28	0.00079	0.00571
4.16	0.00085	0.00575
5.14	0.00090	0.00578
6.02	0.00090	0.00582
6.89	0.00081	0.00585
7.77	0.00053	0.00588
8.65	-0.00009	0.00591

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00002	0.00380
1.94	0.00000	0.00288
3.52	-0.00002	0.00189
5.00	-0.00004	0.00120
6.48	-0.00005	0.00085
8.07	-0.00007	0.00090
9.55	-0.00009	0.00135
11.03	-0.00011	0.00217
12.61	-0.00013	0.00332
14.08	-0.00015	0.00441

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00010	0.00401
1.93	0.00008	0.00530
3.49	0.00006	0.00682
4.96	0.00005	0.00804
6.58	0.00003	0.00886
7.98	0.00001	0.00899
9.59	-0.00001	0.00844
11.06	-0.00003	0.00737
12.63	-0.00005	0.00592
14.08	-0.00007	0.00465

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00002	0.00380
1.53	-0.00033	0.00383
2.41	-0.00048	0.00385
3.28	-0.00054	0.00388
4.16	-0.00058	0.00390
5.14	-0.00061	0.00393
6.02	-0.00063	0.00395

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

6.89	-0.00058	0.00397
7.77	-0.00037	0.00399
8.65	0.00010	0.00401

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00015	0.00441
1.53	0.00028	0.00444
2.41	0.00048	0.00446
3.28	0.00057	0.00449
4.16	0.00062	0.00452
5.14	0.00066	0.00455
6.02	0.00067	0.00457
6.89	0.00062	0.00460
7.77	0.00041	0.00462
8.65	-0.00007	0.00465

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00002	0.00427
1.94	-0.00004	0.00327
3.52	-0.00006	0.00218
5.00	-0.00008	0.00143
6.48	-0.00011	0.00105
8.07	-0.00013	0.00113
9.55	-0.00015	0.00168
11.03	-0.00017	0.00265
12.61	-0.00020	0.00401
14.08	-0.00022	0.00529

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00011	0.00450
1.93	0.00009	0.00592
3.49	0.00006	0.00764
4.96	0.00004	0.00907
6.58	0.00002	0.01008
7.98	0.00000	0.01030
9.59	-0.00003	0.00975
11.06	-0.00005	0.00859
12.63	-0.00007	0.00699
14.08	-0.00009	0.00557

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00002	0.00427
1.53	-0.00039	0.00430
2.41	-0.00054	0.00433
3.28	-0.00059	0.00436
4.16	-0.00061	0.00438
5.14	-0.00065	0.00441
6.02	-0.00067	0.00443
6.89	-0.00062	0.00446
7.77	-0.00041	0.00448
8.65	0.00011	0.00450

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00022	0.00529
1.53	0.00028	0.00533
2.41	0.00051	0.00536
3.28	0.00061	0.00539
4.16	0.00066	0.00542
5.14	0.00070	0.00546
6.02	0.00072	0.00549
6.89	0.00066	0.00552
7.77	0.00043	0.00554
8.65	-0.00009	0.00557

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

Relazione di calcolo monolite

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00002	0.00325
1.94	-0.00004	0.00250
3.52	-0.00006	0.00168
5.00	-0.00008	0.00110
6.48	-0.00009	0.00082
8.07	-0.00011	0.00089
9.55	-0.00013	0.00132
11.03	-0.00015	0.00208
12.61	-0.00017	0.00314
14.08	-0.00019	0.00413

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00009	0.00343
1.93	0.00007	0.00453
3.49	0.00005	0.00589
4.96	0.00003	0.00701
6.58	0.00001	0.00783
7.98	0.00000	0.00802
9.59	-0.00002	0.00760
11.06	-0.00004	0.00670
12.63	-0.00006	0.00545
14.08	-0.00008	0.00435

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00002	0.00325
1.53	-0.00028	0.00327
2.41	-0.00037	0.00329
3.28	-0.00039	0.00331
4.16	-0.00040	0.00333
5.14	-0.00043	0.00336
6.02	-0.00046	0.00338
6.89	-0.00044	0.00339
7.77	-0.00030	0.00341
8.65	0.00009	0.00343

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00019	0.00413
1.53	0.00018	0.00416
2.41	0.00035	0.00418
3.28	0.00041	0.00421
4.16	0.00044	0.00423
5.14	0.00048	0.00426
6.02	0.00050	0.00428
6.89	0.00048	0.00431
7.77	0.00032	0.00433
8.65	-0.00008	0.00435

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00010	0.00475
1.94	0.00008	0.00362
3.52	0.00006	0.00241
5.00	0.00003	0.00155
6.48	0.00001	0.00110
8.07	-0.00001	0.00110
9.55	-0.00003	0.00155
11.03	-0.00006	0.00241
12.61	-0.00008	0.00362
14.08	-0.00010	0.00474

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00009	0.00500
1.93	0.00007	0.00625
3.49	0.00005	0.00770
4.96	0.00003	0.00878
6.58	0.00001	0.00941

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

7.98	-0.00001	0.00941
9.59	-0.00003	0.00877
11.06	-0.00005	0.00769
12.63	-0.00007	0.00625
14.08	-0.00009	0.00500

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00010	0.00475
1.53	-0.00032	0.00478
2.41	-0.00050	0.00481
3.28	-0.00056	0.00484
4.16	-0.00058	0.00487
5.14	-0.00060	0.00490
6.02	-0.00061	0.00492
6.89	-0.00056	0.00495
7.77	-0.00037	0.00497
8.65	0.00009	0.00500

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00010	0.00474
1.53	0.00032	0.00478
2.41	0.00050	0.00481
3.28	0.00056	0.00484
4.16	0.00058	0.00486
5.14	0.00060	0.00489
6.02	0.00061	0.00492
6.89	0.00056	0.00495
7.77	0.00037	0.00497
8.65	-0.00009	0.00500

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00009	0.00366
1.94	0.00007	0.00280
3.52	0.00005	0.00187
5.00	0.00003	0.00121
6.48	0.00001	0.00086
8.07	-0.00001	0.00086
9.55	-0.00003	0.00121
11.03	-0.00005	0.00187
12.61	-0.00007	0.00280
14.08	-0.00009	0.00366

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00008	0.00386
1.93	0.00006	0.00482
3.49	0.00004	0.00593
4.96	0.00003	0.00676
6.58	0.00001	0.00726
7.98	-0.00001	0.00726
9.59	-0.00003	0.00676
11.06	-0.00004	0.00592
12.63	-0.00006	0.00481
14.08	-0.00008	0.00386

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00009	0.00366
1.53	-0.00022	0.00368
2.41	-0.00034	0.00371
3.28	-0.00036	0.00373
4.16	-0.00037	0.00375
5.14	-0.00039	0.00378
6.02	-0.00041	0.00380
6.89	-0.00039	0.00382
7.77	-0.00026	0.00384
8.65	0.00008	0.00386

Relazione di calcolo monolite**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)**

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00009	0.00366
1.53	0.00022	0.00368
2.41	0.00034	0.00370
3.28	0.00036	0.00373
4.16	0.00037	0.00375
5.14	0.00039	0.00377
6.02	0.00041	0.00380
6.89	0.00039	0.00382
7.77	0.00026	0.00384
8.65	-0.00008	0.00386

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00022	0.00529
1.94	0.00020	0.00401
3.52	0.00017	0.00265
5.00	0.00015	0.00168
6.48	0.00013	0.00113
8.07	0.00011	0.00105
9.55	0.00008	0.00143
11.03	0.00006	0.00218
12.61	0.00004	0.00327
14.08	0.00002	0.00427

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00009	0.00557
1.93	0.00007	0.00699
3.49	0.00005	0.00860
4.96	0.00003	0.00975
6.58	0.00000	0.01030
7.98	-0.00002	0.01008
9.59	-0.00004	0.00906
11.06	-0.00006	0.00763
12.63	-0.00009	0.00591
14.08	-0.00011	0.00450

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00022	0.00529
1.53	-0.00028	0.00533
2.41	-0.00051	0.00536
3.28	-0.00061	0.00539
4.16	-0.00066	0.00542
5.14	-0.00070	0.00546
6.02	-0.00072	0.00549
6.89	-0.00066	0.00552
7.77	-0.00043	0.00554
8.65	0.00009	0.00557

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00002	0.00427
1.53	0.00039	0.00430
2.41	0.00054	0.00433
3.28	0.00059	0.00436
4.16	0.00061	0.00438
5.14	0.00065	0.00441
6.02	0.00067	0.00443
6.89	0.00062	0.00446
7.77	0.00041	0.00448
8.65	-0.00011	0.00450

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00019	0.00413
1.94	0.00017	0.00314
3.52	0.00015	0.00208

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5.00	0.00013	0.00132
6.48	0.00011	0.00089
8.07	0.00009	0.00082
9.55	0.00008	0.00110
11.03	0.00006	0.00168
12.61	0.00004	0.00250
14.08	0.00002	0.00325

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00008	0.00435
1.93	0.00006	0.00545
3.49	0.00004	0.00671
4.96	0.00002	0.00761
6.58	0.00000	0.00802
7.98	-0.00001	0.00783
9.59	-0.00003	0.00701
11.06	-0.00005	0.00588
12.63	-0.00007	0.00453
14.08	-0.00009	0.00343

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00019	0.00413
1.53	-0.00018	0.00416
2.41	-0.00035	0.00418
3.28	-0.00041	0.00421
4.16	-0.00044	0.00423
5.14	-0.00048	0.00426
6.02	-0.00050	0.00428
6.89	-0.00048	0.00431
7.77	-0.00032	0.00433
8.65	0.00008	0.00435

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00002	0.00325
1.53	0.00028	0.00327
2.41	0.00037	0.00329
3.28	0.00039	0.00331
4.16	0.00040	0.00333
5.14	0.00043	0.00336
6.02	0.00046	0.00338
6.89	0.00044	0.00339
7.77	0.00030	0.00341
8.65	-0.00009	0.00343

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00029	0.00284
1.94	0.00028	0.00219
3.52	0.00026	0.00148
5.00	0.00025	0.00098
6.48	0.00023	0.00071
8.07	0.00022	0.00071
9.55	0.00020	0.00097
11.03	0.00019	0.00145
12.61	0.00017	0.00213
14.08	0.00016	0.00275

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00031	0.00299
1.93	0.00030	0.00374
3.49	0.00028	0.00461
4.96	0.00027	0.00526
6.58	0.00026	0.00564
7.98	0.00024	0.00561
9.59	0.00023	0.00518
11.06	0.00022	0.00449
12.63	0.00020	0.00361

Relazione di calcolo monolite

14.08	0.00019	0.00289
-------	---------	---------

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00029	0.00284
1.53	0.00005	0.00286
2.41	-0.00005	0.00288
3.28	-0.00008	0.00290
4.16	-0.00009	0.00291
5.14	-0.00010	0.00293
6.02	-0.00011	0.00295
6.89	-0.00008	0.00296
7.77	0.00003	0.00298
8.65	0.00031	0.00299

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00016	0.00275
1.53	0.00037	0.00277
2.41	0.00045	0.00278
3.28	0.00046	0.00280
4.16	0.00047	0.00282
5.14	0.00049	0.00283
6.02	0.00052	0.00285
6.89	0.00052	0.00286
7.77	0.00043	0.00288
8.65	0.00019	0.00289

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00030	0.00281
1.94	0.00028	0.00218
3.52	0.00027	0.00149
5.00	0.00025	0.00099
6.48	0.00024	0.00073
8.07	0.00022	0.00072
9.55	0.00021	0.00098
11.03	0.00019	0.00145
12.61	0.00017	0.00212
14.08	0.00016	0.00271

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00031	0.00296
1.93	0.00030	0.00368
3.49	0.00029	0.00453
4.96	0.00027	0.00518
6.58	0.00026	0.00555
7.98	0.00025	0.00552
9.59	0.00023	0.00509
11.06	0.00022	0.00441
12.63	0.00020	0.00356
14.08	0.00019	0.00286

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00030	0.00281
1.53	0.00007	0.00283
2.41	-0.00001	0.00285
3.28	-0.00003	0.00286
4.16	-0.00003	0.00288
5.14	-0.00004	0.00290
6.02	-0.00006	0.00291
6.89	-0.00004	0.00293
7.77	0.00006	0.00294
8.65	0.00031	0.00296

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00016	0.00271

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

1.53	0.00035	0.00273
2.41	0.00041	0.00275
3.28	0.00041	0.00277
4.16	0.00041	0.00278
5.14	0.00044	0.00280
6.02	0.00047	0.00281
6.89	0.00048	0.00283
7.77	0.00042	0.00284
8.65	0.00019	0.00286

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00028	0.00281
1.94	0.00026	0.00216
3.52	0.00025	0.00147
5.00	0.00024	0.00097
6.48	0.00022	0.00071
8.07	0.00021	0.00071
9.55	0.00019	0.00098
11.03	0.00018	0.00148
12.61	0.00016	0.00217
14.08	0.00015	0.00281

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00031	0.00295
1.93	0.00030	0.00372
3.49	0.00029	0.00462
4.96	0.00027	0.00531
6.58	0.00026	0.00572
7.98	0.00025	0.00571
9.59	0.00023	0.00528
11.06	0.00022	0.00458
12.63	0.00020	0.00369
14.08	0.00019	0.00295

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00028	0.00281
1.53	0.00004	0.00282
2.41	-0.00006	0.00284
3.28	-0.00009	0.00286
4.16	-0.00010	0.00287
5.14	-0.00011	0.00289
6.02	-0.00012	0.00291
6.89	-0.00009	0.00292
7.77	0.00003	0.00293
8.65	0.00031	0.00295

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00015	0.00281
1.53	0.00037	0.00283
2.41	0.00045	0.00284
3.28	0.00047	0.00286
4.16	0.00048	0.00288
5.14	0.00050	0.00289
6.02	0.00053	0.00291
6.89	0.00053	0.00292
7.77	0.00044	0.00294
8.65	0.00019	0.00295

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00029	0.00277
1.94	0.00027	0.00215
3.52	0.00026	0.00147
5.00	0.00024	0.00098
6.48	0.00023	0.00072
8.07	0.00021	0.00073
9.55	0.00019	0.00099

Relazione di calcolo monolite

11.03	0.00018	0.00148
12.61	0.00016	0.00216
14.08	0.00015	0.00277

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00291
1.93	0.00030	0.00366
3.49	0.00029	0.00454
4.96	0.00028	0.00522
6.58	0.00026	0.00563
7.98	0.00025	0.00562
9.59	0.00023	0.00520
11.06	0.00022	0.00451
12.63	0.00020	0.00364
14.08	0.00019	0.00292

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00029	0.00277
1.53	0.00007	0.00279
2.41	-0.00001	0.00281
3.28	-0.00003	0.00282
4.16	-0.00003	0.00284
5.14	-0.00005	0.00286
6.02	-0.00007	0.00287
6.89	-0.00005	0.00289
7.77	0.00005	0.00290
8.65	0.00032	0.00291

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00015	0.00277
1.53	0.00035	0.00279
2.41	0.00042	0.00281
3.28	0.00042	0.00283
4.16	0.00042	0.00284
5.14	0.00045	0.00286
6.02	0.00048	0.00288
6.89	0.00050	0.00289
7.77	0.00043	0.00290
8.65	0.00019	0.00292

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00027	0.00275
1.94	0.00025	0.00212
3.52	0.00024	0.00144
5.00	0.00022	0.00096
6.48	0.00021	0.00071
8.07	0.00020	0.00072
9.55	0.00018	0.00099
11.03	0.00017	0.00150
12.61	0.00015	0.00220
14.08	0.00014	0.00285

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00031	0.00289
1.93	0.00030	0.00364
3.49	0.00029	0.00452
4.96	0.00028	0.00520
6.58	0.00026	0.00562
7.98	0.00025	0.00563
9.59	0.00024	0.00524
11.06	0.00022	0.00457
12.63	0.00021	0.00371
14.08	0.00019	0.00299

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00027	0.00275
1.53	0.00004	0.00276
2.41	-0.00005	0.00278
3.28	-0.00008	0.00280
4.16	-0.00009	0.00281
5.14	-0.00010	0.00283
6.02	-0.00010	0.00285
6.89	-0.00008	0.00286
7.77	0.00004	0.00287
8.65	0.00031	0.00289

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00014	0.00285
1.53	0.00036	0.00286
2.41	0.00045	0.00288
3.28	0.00047	0.00290
4.16	0.00048	0.00292
5.14	0.00050	0.00293
6.02	0.00053	0.00295
6.89	0.00052	0.00296
7.77	0.00044	0.00298
8.65	0.00019	0.00299

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00028	0.00271
1.94	0.00026	0.00211
3.52	0.00025	0.00144
5.00	0.00023	0.00097
6.48	0.00022	0.00072
8.07	0.00020	0.00073
9.55	0.00018	0.00100
11.03	0.00017	0.00150
12.61	0.00015	0.00219
14.08	0.00013	0.00281

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00285
1.93	0.00031	0.00358
3.49	0.00029	0.00444
4.96	0.00028	0.00511
6.58	0.00027	0.00553
7.98	0.00025	0.00554
9.59	0.00024	0.00515
11.06	0.00022	0.00450
12.63	0.00021	0.00366
14.08	0.00019	0.00296

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00028	0.00271
1.53	0.00006	0.00273
2.41	-0.00001	0.00275
3.28	-0.00002	0.00276
4.16	-0.00002	0.00278
5.14	-0.00004	0.00280
6.02	-0.00005	0.00281
6.89	-0.00004	0.00283
7.77	0.00006	0.00284
8.65	0.00032	0.00285

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00013	0.00281
1.53	0.00035	0.00283
2.41	0.00041	0.00285
3.28	0.00042	0.00287
4.16	0.00042	0.00288

Relazione di calcolo monolite

5.14	0.00044	0.00290
6.02	0.00048	0.00292
6.89	0.00049	0.00293
7.77	0.00042	0.00294
8.65	0.00019	0.00296

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00026	0.00266
1.94	0.00025	0.00206
3.52	0.00024	0.00141
5.00	0.00022	0.00094
6.48	0.00021	0.00070
8.07	0.00019	0.00072
9.55	0.00018	0.00099
11.03	0.00017	0.00148
12.61	0.00015	0.00217
14.08	0.00013	0.00280

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00279
1.93	0.00031	0.00351
3.49	0.00029	0.00437
4.96	0.00028	0.00503
6.58	0.00027	0.00545
7.98	0.00025	0.00548
9.59	0.00024	0.00510
11.06	0.00023	0.00447
12.63	0.00021	0.00364
14.08	0.00020	0.00294

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00026	0.00266
1.53	0.00005	0.00267
2.41	-0.00003	0.00269
3.28	-0.00005	0.00271
4.16	-0.00005	0.00272
5.14	-0.00006	0.00274
6.02	-0.00007	0.00275
6.89	-0.00005	0.00277
7.77	0.00006	0.00278
8.65	0.00032	0.00279

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00013	0.00280
1.53	0.00035	0.00282
2.41	0.00043	0.00284
3.28	0.00045	0.00285
4.16	0.00045	0.00287
5.14	0.00047	0.00289
6.02	0.00050	0.00290
6.89	0.00051	0.00292
7.77	0.00043	0.00293
8.65	0.00020	0.00294

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00029	0.00309
1.94	0.00027	0.00238
3.52	0.00026	0.00161
5.00	0.00025	0.00107
6.48	0.00023	0.00078
8.07	0.00022	0.00078
9.55	0.00020	0.00106
11.03	0.00019	0.00158
12.61	0.00017	0.00232
14.08	0.00015	0.00299

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00031	0.00324
1.93	0.00030	0.00404
3.49	0.00028	0.00497
4.96	0.00027	0.00566
6.58	0.00026	0.00607
7.98	0.00024	0.00604
9.59	0.00023	0.00558
11.06	0.00021	0.00484
12.63	0.00020	0.00392
14.08	0.00018	0.00314

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00029	0.00309
1.53	0.00002	0.00311
2.41	-0.00009	0.00313
3.28	-0.00013	0.00314
4.16	-0.00014	0.00316
5.14	-0.00015	0.00318
6.02	-0.00015	0.00320
6.89	-0.00012	0.00321
7.77	0.00001	0.00323
8.65	0.00031	0.00324

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00015	0.00299
1.53	0.00039	0.00301
2.41	0.00048	0.00303
3.28	0.00051	0.00305
4.16	0.00051	0.00307
5.14	0.00053	0.00308
6.02	0.00056	0.00310
6.89	0.00055	0.00312
7.77	0.00045	0.00313
8.65	0.00018	0.00314

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00030	0.00305
1.94	0.00028	0.00237
3.52	0.00027	0.00162
5.00	0.00025	0.00108
6.48	0.00023	0.00080
8.07	0.00022	0.00079
9.55	0.00020	0.00107
11.03	0.00018	0.00158
12.61	0.00017	0.00231
14.08	0.00015	0.00296

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00031	0.00321
1.93	0.00030	0.00398
3.49	0.00029	0.00489
4.96	0.00027	0.00558
6.58	0.00026	0.00597
7.98	0.00024	0.00594
9.59	0.00023	0.00549
11.06	0.00021	0.00477
12.63	0.00020	0.00386
14.08	0.00018	0.00311

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00030	0.00305
1.53	0.00005	0.00307
2.41	-0.00005	0.00309

Relazione di calcolo monolite

3.28	-0.00007	0.00311
4.16	-0.00008	0.00313
5.14	-0.00009	0.00315
6.02	-0.00010	0.00316
6.89	-0.00008	0.00318
7.77	0.00003	0.00319
8.65	0.00031	0.00321

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00015	0.00296
1.53	0.00037	0.00298
2.41	0.00045	0.00300
3.28	0.00045	0.00302
4.16	0.00045	0.00303
5.14	0.00048	0.00305
6.02	0.00051	0.00307
6.89	0.00052	0.00308
7.77	0.00044	0.00310
8.65	0.00018	0.00311

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00028	0.00262
1.94	0.00027	0.00204
3.52	0.00025	0.00141
5.00	0.00024	0.00096
6.48	0.00022	0.00072
8.07	0.00020	0.00073
9.55	0.00019	0.00100
11.03	0.00017	0.00148
12.61	0.00016	0.00216
14.08	0.00014	0.00276

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00033	0.00276
1.93	0.00032	0.00345
3.49	0.00030	0.00428
4.96	0.00029	0.00494
6.58	0.00027	0.00535
7.98	0.00026	0.00537
9.59	0.00025	0.00501
11.06	0.00023	0.00438
12.63	0.00022	0.00358
14.08	0.00020	0.00291

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00028	0.00262
1.53	0.00009	0.00264
2.41	0.00003	0.00265
3.28	0.00002	0.00267
4.16	0.00002	0.00269
5.14	0.00001	0.00270
6.02	-0.00001	0.00272
6.89	0.00000	0.00273
7.77	0.00009	0.00274
8.65	0.00033	0.00276

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00014	0.00276
1.53	0.00034	0.00278
2.41	0.00040	0.00280
3.28	0.00040	0.00282
4.16	0.00039	0.00283
5.14	0.00042	0.00285
6.02	0.00045	0.00286
6.89	0.00047	0.00288
7.77	0.00042	0.00289

8.65 0.00020 0.00291

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00028	0.00272
1.94	0.00027	0.00211
3.52	0.00026	0.00144
5.00	0.00024	0.00096
6.48	0.00023	0.00071
8.07	0.00021	0.00071
9.55	0.00020	0.00097
11.03	0.00018	0.00145
12.61	0.00017	0.00212
14.08	0.00015	0.00272

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00286
1.93	0.00031	0.00356
3.49	0.00029	0.00437
4.96	0.00028	0.00499
6.58	0.00027	0.00536
7.98	0.00026	0.00535
9.59	0.00024	0.00497
11.06	0.00023	0.00434
12.63	0.00021	0.00354
14.08	0.00020	0.00287

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00028	0.00272
1.53	0.00006	0.00274
2.41	-0.00002	0.00276
3.28	-0.00004	0.00277
4.16	-0.00004	0.00279
5.14	-0.00005	0.00281
6.02	-0.00006	0.00282
6.89	-0.00004	0.00283
7.77	0.00007	0.00285
8.65	0.00032	0.00286

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00015	0.00272
1.53	0.00036	0.00274
2.41	0.00043	0.00276
3.28	0.00044	0.00278
4.16	0.00044	0.00279
5.14	0.00046	0.00281
6.02	0.00049	0.00282
6.89	0.00049	0.00284
7.77	0.00042	0.00285
8.65	0.00020	0.00287

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00028	0.00305
1.94	0.00026	0.00235
3.52	0.00025	0.00159
5.00	0.00023	0.00106
6.48	0.00022	0.00078
8.07	0.00020	0.00078
9.55	0.00019	0.00107
11.03	0.00017	0.00161
12.61	0.00016	0.00236
14.08	0.00014	0.00305

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00031	0.00320

Relazione di calcolo monolite

1.93	0.00030	0.00402
3.49	0.00029	0.00498
4.96	0.00027	0.00571
6.58	0.00026	0.00614
7.98	0.00024	0.00614
9.59	0.00023	0.00568
11.06	0.00022	0.00494
12.63	0.00020	0.00400
14.08	0.00019	0.00321

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00028	0.00305
1.53	0.00002	0.00307
2.41	-0.00009	0.00309
3.28	-0.00013	0.00311
4.16	-0.00014	0.00312
5.14	-0.00015	0.00314
6.02	-0.00016	0.00316
6.89	-0.00012	0.00317
7.77	0.00001	0.00319
8.65	0.00031	0.00320

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00014	0.00305
1.53	0.00039	0.00307
2.41	0.00049	0.00309
3.28	0.00051	0.00311
4.16	0.00052	0.00313
5.14	0.00055	0.00314
6.02	0.00057	0.00316
6.89	0.00056	0.00318
7.77	0.00046	0.00319
8.65	0.00019	0.00321

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00029	0.00302
1.94	0.00027	0.00234
3.52	0.00025	0.00160
5.00	0.00024	0.00107
6.48	0.00022	0.00079
8.07	0.00021	0.00079
9.55	0.00019	0.00108
11.03	0.00017	0.00161
12.61	0.00016	0.00235
14.08	0.00014	0.00302

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00317
1.93	0.00030	0.00396
3.49	0.00029	0.00490
4.96	0.00028	0.00562
6.58	0.00026	0.00605
7.98	0.00025	0.00604
9.59	0.00023	0.00560
11.06	0.00022	0.00487
12.63	0.00020	0.00394
14.08	0.00019	0.00317

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00029	0.00302
1.53	0.00004	0.00304
2.41	-0.00005	0.00305
3.28	-0.00007	0.00307
4.16	-0.00008	0.00309
5.14	-0.00010	0.00311
6.02	-0.00011	0.00312

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

6.89	-0.00008	0.00314
7.77	0.00003	0.00315
8.65	0.00032	0.00317

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00014	0.00302
1.53	0.00037	0.00304
2.41	0.00045	0.00306
3.28	0.00046	0.00307
4.16	0.00047	0.00309
5.14	0.00049	0.00311
6.02	0.00052	0.00313
6.89	0.00053	0.00314
7.77	0.00044	0.00316
8.65	0.00019	0.00317

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00031	0.00268
1.94	0.00029	0.00209
3.52	0.00028	0.00144
5.00	0.00026	0.00097
6.48	0.00024	0.00072
8.07	0.00023	0.00073
9.55	0.00021	0.00098
11.03	0.00020	0.00145
12.61	0.00018	0.00210
14.08	0.00016	0.00268

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00033	0.00282
1.93	0.00032	0.00349
3.49	0.00031	0.00428
4.96	0.00030	0.00489
6.58	0.00028	0.00525
7.98	0.00027	0.00524
9.59	0.00025	0.00487
11.06	0.00024	0.00425
12.63	0.00022	0.00347
14.08	0.00021	0.00283

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00031	0.00268
1.53	0.00011	0.00270
2.41	0.00004	0.00272
3.28	0.00004	0.00273
4.16	0.00004	0.00275
5.14	0.00003	0.00277
6.02	0.00001	0.00278
6.89	0.00002	0.00279
7.77	0.00010	0.00281
8.65	0.00033	0.00282

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00016	0.00268
1.53	0.00035	0.00270
2.41	0.00040	0.00272
3.28	0.00039	0.00274
4.16	0.00039	0.00275
5.14	0.00041	0.00277
6.02	0.00044	0.00278
6.89	0.00046	0.00280
7.77	0.00041	0.00281
8.65	0.00021	0.00283

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

Relazione di calcolo monolite

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00030	0.00280
1.94	0.00029	0.00216
3.52	0.00027	0.00147
5.00	0.00026	0.00098
6.48	0.00025	0.00071
8.07	0.00023	0.00071
9.55	0.00022	0.00095
11.03	0.00020	0.00142
12.61	0.00019	0.00207
14.08	0.00017	0.00266

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00294
1.93	0.00031	0.00366
3.49	0.00029	0.00450
4.96	0.00028	0.00513
6.58	0.00027	0.00548
7.98	0.00025	0.00544
9.59	0.00024	0.00501
11.06	0.00022	0.00433
12.63	0.00021	0.00349
14.08	0.00020	0.00280

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00030	0.00280
1.53	0.00007	0.00282
2.41	-0.00002	0.00283
3.28	-0.00005	0.00285
4.16	-0.00006	0.00287
5.14	-0.00007	0.00288
6.02	-0.00008	0.00290
6.89	-0.00005	0.00291
7.77	0.00006	0.00293
8.65	0.00032	0.00294

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00017	0.00266
1.53	0.00037	0.00268
2.41	0.00044	0.00269
3.28	0.00044	0.00271
4.16	0.00045	0.00272
5.14	0.00047	0.00274
6.02	0.00050	0.00276
6.89	0.00050	0.00277
7.77	0.00043	0.00278
8.65	0.00020	0.00280

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00027	0.00299
1.94	0.00025	0.00231
3.52	0.00024	0.00157
5.00	0.00022	0.00105
6.48	0.00021	0.00077
8.07	0.00019	0.00079
9.55	0.00018	0.00108
11.03	0.00016	0.00163
12.61	0.00015	0.00239
14.08	0.00013	0.00309

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00031	0.00314
1.93	0.00030	0.00394
3.49	0.00029	0.00488
4.96	0.00028	0.00560
6.58	0.00026	0.00604

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

7.98	0.00025	0.00606
9.59	0.00023	0.00564
11.06	0.00022	0.00493
12.63	0.00020	0.00402
14.08	0.00019	0.00325

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00027	0.00299
1.53	0.00001	0.00301
2.41	-0.00009	0.00303
3.28	-0.00012	0.00305
4.16	-0.00013	0.00306
5.14	-0.00014	0.00308
6.02	-0.00014	0.00310
6.89	-0.00011	0.00311
7.77	0.00002	0.00313
8.65	0.00031	0.00314

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00013	0.00309
1.53	0.00038	0.00311
2.41	0.00048	0.00313
3.28	0.00051	0.00315
4.16	0.00052	0.00317
5.14	0.00054	0.00318
6.02	0.00056	0.00320
6.89	0.00056	0.00322
7.77	0.00046	0.00323
8.65	0.00019	0.00325

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00027	0.00296
1.94	0.00026	0.00229
3.52	0.00024	0.00157
5.00	0.00023	0.00106
6.48	0.00021	0.00079
8.07	0.00020	0.00080
9.55	0.00018	0.00109
11.03	0.00016	0.00163
12.61	0.00015	0.00238
14.08	0.00013	0.00306

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00311
1.93	0.00031	0.00388
3.49	0.00029	0.00480
4.96	0.00028	0.00551
6.58	0.00026	0.00595
7.98	0.00025	0.00597
9.59	0.00023	0.00555
11.06	0.00022	0.00486
12.63	0.00020	0.00396
14.08	0.00019	0.00321

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00027	0.00296
1.53	0.00004	0.00298
2.41	-0.00005	0.00299
3.28	-0.00007	0.00301
4.16	-0.00007	0.00303
5.14	-0.00008	0.00305
6.02	-0.00009	0.00306
6.89	-0.00007	0.00308
7.77	0.00004	0.00309
8.65	0.00032	0.00311

Relazione di calcolo monolite**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)**

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00013	0.00306
1.53	0.00036	0.00308
2.41	0.00044	0.00310
3.28	0.00046	0.00311
4.16	0.00046	0.00313
5.14	0.00048	0.00315
6.02	0.00052	0.00317
6.89	0.00052	0.00318
7.77	0.00044	0.00320
8.65	0.00019	0.00321

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00276
1.94	0.00030	0.00215
3.52	0.00029	0.00147
5.00	0.00027	0.00099
6.48	0.00026	0.00073
8.07	0.00024	0.00072
9.55	0.00023	0.00096
11.03	0.00021	0.00142
12.61	0.00019	0.00205
14.08	0.00018	0.00262

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00033	0.00290
1.93	0.00031	0.00360
3.49	0.00030	0.00442
4.96	0.00029	0.00503
6.58	0.00027	0.00538
7.98	0.00026	0.00534
9.59	0.00024	0.00491
11.06	0.00023	0.00425
12.63	0.00021	0.00343
14.08	0.00020	0.00276

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00032	0.00276
1.53	0.00011	0.00278
2.41	0.00003	0.00280
3.28	0.00002	0.00281
4.16	0.00002	0.00283
5.14	0.00000	0.00285
6.02	-0.00002	0.00286
6.89	-0.00001	0.00288
7.77	0.00008	0.00289
8.65	0.00033	0.00290

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00018	0.00262
1.53	0.00036	0.00264
2.41	0.00040	0.00266
3.28	0.00039	0.00267
4.16	0.00039	0.00269
5.14	0.00041	0.00270
6.02	0.00045	0.00272
6.89	0.00047	0.00273
7.77	0.00041	0.00275
8.65	0.00020	0.00276

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00026	0.00290
1.94	0.00025	0.00225
3.52	0.00024	0.00153

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5.00	0.00022	0.00103
6.48	0.00021	0.00077
8.07	0.00019	0.00078
9.55	0.00018	0.00108
11.03	0.00016	0.00161
12.61	0.00014	0.00236
14.08	0.00013	0.00305

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00305
1.93	0.00031	0.00382
3.49	0.00029	0.00473
4.96	0.00028	0.00543
6.58	0.00027	0.00588
7.98	0.00025	0.00590
9.59	0.00024	0.00550
11.06	0.00022	0.00483
12.63	0.00021	0.00394
14.08	0.00019	0.00320

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00026	0.00290
1.53	0.00003	0.00292
2.41	-0.00007	0.00294
3.28	-0.00009	0.00295
4.16	-0.00010	0.00297
5.14	-0.00011	0.00299
6.02	-0.00011	0.00300
6.89	-0.00008	0.00302
7.77	0.00004	0.00303
8.65	0.00032	0.00305

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00013	0.00305
1.53	0.00037	0.00306
2.41	0.00047	0.00308
3.28	0.00049	0.00310
4.16	0.00050	0.00312
5.14	0.00052	0.00314
6.02	0.00054	0.00315
6.89	0.00054	0.00317
7.77	0.00045	0.00318
8.65	0.00019	0.00320

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00014	0.00285
1.94	-0.00015	0.00220
3.52	-0.00017	0.00150
5.00	-0.00018	0.00099
6.48	-0.00020	0.00072
8.07	-0.00021	0.00071
9.55	-0.00022	0.00096
11.03	-0.00024	0.00144
12.61	-0.00025	0.00212
14.08	-0.00027	0.00275

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00299
1.93	-0.00021	0.00372
3.49	-0.00022	0.00458
4.96	-0.00024	0.00524
6.58	-0.00025	0.00563
7.98	-0.00026	0.00562
9.59	-0.00028	0.00520
11.06	-0.00029	0.00451
12.63	-0.00030	0.00363

Relazione di calcolo monolite

14.08	-0.00031	0.00289
-------	----------	---------

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00014	0.00285
1.53	-0.00036	0.00286
2.41	-0.00045	0.00288
3.28	-0.00047	0.00290
4.16	-0.00048	0.00292
5.14	-0.00050	0.00293
6.02	-0.00053	0.00295
6.89	-0.00052	0.00296
7.77	-0.00044	0.00298
8.65	-0.00019	0.00299

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00027	0.00275
1.53	-0.00004	0.00276
2.41	0.00005	0.00278
3.28	0.00008	0.00280
4.16	0.00009	0.00281
5.14	0.00010	0.00283
6.02	0.00010	0.00285
6.89	0.00008	0.00286
7.77	-0.00004	0.00287
8.65	-0.00031	0.00289

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00027	0.00287
1.94	0.00026	0.00223
3.52	0.00024	0.00154
5.00	0.00023	0.00104
6.48	0.00021	0.00078
8.07	0.00019	0.00080
9.55	0.00018	0.00109
11.03	0.00016	0.00161
12.61	0.00014	0.00235
14.08	0.00013	0.00301

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00033	0.00301
1.93	0.00031	0.00376
3.49	0.00030	0.00465
4.96	0.00028	0.00535
6.58	0.00027	0.00578
7.98	0.00026	0.00581
9.59	0.00024	0.00542
11.06	0.00022	0.00475
12.63	0.00021	0.00388
14.08	0.00019	0.00316

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00027	0.00287
1.53	0.00005	0.00289
2.41	-0.00002	0.00290
3.28	-0.00003	0.00292
4.16	-0.00003	0.00294
5.14	-0.00004	0.00295
6.02	-0.00006	0.00297
6.89	-0.00004	0.00298
7.77	0.00006	0.00300
8.65	0.00033	0.00301

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00013	0.00301

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

1.53	0.00035	0.00303
2.41	0.00043	0.00305
3.28	0.00043	0.00307
4.16	0.00044	0.00308
5.14	0.00046	0.00310
6.02	0.00049	0.00312
6.89	0.00050	0.00314
7.77	0.00043	0.00315
8.65	0.00019	0.00316

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00013	0.00281
1.94	-0.00015	0.00219
3.52	-0.00017	0.00150
5.00	-0.00018	0.00100
6.48	-0.00020	0.00073
8.07	-0.00022	0.00072
9.55	-0.00023	0.00097
11.03	-0.00025	0.00144
12.61	-0.00026	0.00211
14.08	-0.00028	0.00271

Spostamenti traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00296
1.93	-0.00021	0.00366
3.49	-0.00022	0.00450
4.96	-0.00024	0.00515
6.58	-0.00025	0.00554
7.98	-0.00027	0.00553
9.59	-0.00028	0.00511
11.06	-0.00029	0.00444
12.63	-0.00031	0.00358
14.08	-0.00032	0.00285

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00013	0.00281
1.53	-0.00035	0.00283
2.41	-0.00041	0.00285
3.28	-0.00042	0.00287
4.16	-0.00042	0.00288
5.14	-0.00044	0.00290
6.02	-0.00048	0.00292
6.89	-0.00049	0.00293
7.77	-0.00042	0.00294
8.65	-0.00019	0.00296

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00028	0.00271
1.53	-0.00006	0.00273
2.41	0.00001	0.00275
3.28	0.00002	0.00276
4.16	0.00002	0.00278
5.14	0.00004	0.00280
6.02	0.00005	0.00281
6.89	0.00004	0.00283
7.77	-0.00006	0.00284
8.65	-0.00032	0.00285

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00028	0.00297
1.94	0.00027	0.00229
3.52	0.00025	0.00157
5.00	0.00024	0.00105
6.48	0.00023	0.00078
8.07	0.00021	0.00078
9.55	0.00019	0.00106

Relazione di calcolo monolite

11.03	0.00018	0.00158
12.61	0.00016	0.00231
14.08	0.00015	0.00297

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00311
1.93	0.00031	0.00386
3.49	0.00029	0.00473
4.96	0.00028	0.00539
6.58	0.00027	0.00579
7.98	0.00025	0.00578
9.59	0.00024	0.00537
11.06	0.00022	0.00470
12.63	0.00021	0.00384
14.08	0.00020	0.00312

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00028	0.00297
1.53	0.00004	0.00299
2.41	-0.00006	0.00300
3.28	-0.00009	0.00302
4.16	-0.00009	0.00304
5.14	-0.00010	0.00306
6.02	-0.00010	0.00307
6.89	-0.00007	0.00309
7.77	0.00004	0.00310
8.65	0.00032	0.00311

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00015	0.00297
1.53	0.00038	0.00299
2.41	0.00046	0.00301
3.28	0.00048	0.00302
4.16	0.00048	0.00304
5.14	0.00050	0.00306
6.02	0.00053	0.00308
6.89	0.00052	0.00309
7.77	0.00044	0.00311
8.65	0.00020	0.00312

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00015	0.00281
1.94	-0.00016	0.00217
3.52	-0.00018	0.00148
5.00	-0.00019	0.00098
6.48	-0.00021	0.00071
8.07	-0.00022	0.00071
9.55	-0.00024	0.00097
11.03	-0.00025	0.00147
12.61	-0.00026	0.00216
14.08	-0.00028	0.00281

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00295
1.93	-0.00020	0.00369
3.49	-0.00022	0.00459
4.96	-0.00023	0.00528
6.58	-0.00025	0.00571
7.98	-0.00026	0.00572
9.59	-0.00027	0.00531
11.06	-0.00029	0.00461
12.63	-0.00030	0.00371
14.08	-0.00031	0.00295

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00015	0.00281
1.53	-0.00037	0.00282
2.41	-0.00045	0.00284
3.28	-0.00047	0.00286
4.16	-0.00048	0.00288
5.14	-0.00050	0.00289
6.02	-0.00053	0.00291
6.89	-0.00053	0.00292
7.77	-0.00044	0.00294
8.65	-0.00019	0.00295

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00028	0.00281
1.53	-0.00004	0.00282
2.41	0.00006	0.00284
3.28	0.00009	0.00286
4.16	0.00010	0.00287
5.14	0.00011	0.00289
6.02	0.00012	0.00291
6.89	0.00009	0.00292
7.77	-0.00003	0.00293
8.65	-0.00031	0.00295

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00029	0.00293
1.94	0.00028	0.00228
3.52	0.00026	0.00157
5.00	0.00025	0.00106
6.48	0.00023	0.00079
8.07	0.00021	0.00079
9.55	0.00020	0.00107
11.03	0.00018	0.00158
12.61	0.00016	0.00229
14.08	0.00015	0.00293

Spostamenti traverso (Combinazione n° 39)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00308
1.93	0.00031	0.00380
3.49	0.00030	0.00466
4.96	0.00028	0.00530
6.58	0.00027	0.00569
7.98	0.00026	0.00568
9.59	0.00024	0.00528
11.06	0.00023	0.00462
12.63	0.00021	0.00378
14.08	0.00020	0.00308

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 39)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00029	0.00293
1.53	0.00006	0.00295
2.41	-0.00001	0.00297
3.28	-0.00003	0.00299
4.16	-0.00003	0.00300
5.14	-0.00004	0.00302
6.02	-0.00005	0.00304
6.89	-0.00003	0.00305
7.77	0.00007	0.00307
8.65	0.00032	0.00308

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 39)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00015	0.00293
1.53	0.00036	0.00295
2.41	0.00043	0.00297
3.28	0.00043	0.00299
4.16	0.00042	0.00301

Relazione di calcolo monolite

5.14	0.00044	0.00303
6.02	0.00048	0.00304
6.89	0.00049	0.00306
7.77	0.00042	0.00307
8.65	0.00020	0.00308

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00015	0.00277
1.94	-0.00016	0.00216
3.52	-0.00018	0.00148
5.00	-0.00019	0.00099
6.48	-0.00021	0.00073
8.07	-0.00023	0.00072
9.55	-0.00024	0.00098
11.03	-0.00026	0.00147
12.61	-0.00027	0.00215
14.08	-0.00029	0.00277

Spostamenti traverso (Combinazione n° 40)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00292
1.93	-0.00020	0.00364
3.49	-0.00022	0.00451
4.96	-0.00023	0.00520
6.58	-0.00025	0.00562
7.98	-0.00026	0.00563
9.59	-0.00028	0.00522
11.06	-0.00029	0.00454
12.63	-0.00030	0.00366
14.08	-0.00032	0.00292

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 40)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00015	0.00277
1.53	-0.00035	0.00279
2.41	-0.00042	0.00281
3.28	-0.00042	0.00283
4.16	-0.00042	0.00284
5.14	-0.00045	0.00286
6.02	-0.00048	0.00288
6.89	-0.00050	0.00289
7.77	-0.00043	0.00290
8.65	-0.00019	0.00292

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 40)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00029	0.00277
1.53	-0.00007	0.00279
2.41	0.00001	0.00281
3.28	0.00003	0.00282
4.16	0.00003	0.00284
5.14	0.00005	0.00286
6.02	0.00007	0.00287
6.89	0.00005	0.00289
7.77	-0.00005	0.00290
8.65	-0.00032	0.00292

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00030	0.00304
1.94	0.00029	0.00235
3.52	0.00027	0.00160
5.00	0.00026	0.00107
6.48	0.00024	0.00078
8.07	0.00023	0.00077
9.55	0.00021	0.00104
11.03	0.00020	0.00155
12.61	0.00018	0.00226
14.08	0.00017	0.00290

Spostamenti traverso (Combinazione n° 41)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00319
1.93	0.00030	0.00396
3.49	0.00029	0.00486
4.96	0.00028	0.00553
6.58	0.00026	0.00591
7.98	0.00025	0.00587
9.59	0.00024	0.00541
11.06	0.00022	0.00469
12.63	0.00021	0.00379
14.08	0.00019	0.00305

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 41)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00030	0.00304
1.53	0.00004	0.00306
2.41	-0.00006	0.00308
3.28	-0.00009	0.00310
4.16	-0.00010	0.00312
5.14	-0.00011	0.00313
6.02	-0.00012	0.00315
6.89	-0.00009	0.00317
7.77	0.00003	0.00318
8.65	0.00032	0.00319

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 41)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00017	0.00290
1.53	0.00039	0.00292
2.41	0.00047	0.00294
3.28	0.00049	0.00296
4.16	0.00049	0.00297
5.14	0.00051	0.00299
6.02	0.00053	0.00301
6.89	0.00053	0.00302
7.77	0.00045	0.00304
8.65	0.00019	0.00305

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 42)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00016	0.00275
1.94	-0.00017	0.00213
3.52	-0.00019	0.00145
5.00	-0.00020	0.00097
6.48	-0.00022	0.00071
8.07	-0.00023	0.00071
9.55	-0.00025	0.00098
11.03	-0.00026	0.00148
12.61	-0.00028	0.00219
14.08	-0.00029	0.00284

Spostamenti traverso (Combinazione n° 42)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00289
1.93	-0.00020	0.00362
3.49	-0.00022	0.00449
4.96	-0.00023	0.00518
6.58	-0.00024	0.00561
7.98	-0.00026	0.00564
9.59	-0.00027	0.00526
11.06	-0.00028	0.00460
12.63	-0.00030	0.00374
14.08	-0.00031	0.00299

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 42)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00016	0.00275
1.53	-0.00037	0.00277
2.41	-0.00045	0.00278

Relazione di calcolo monolite

3.28	-0.00046	0.00280
4.16	-0.00047	0.00282
5.14	-0.00049	0.00283
6.02	-0.00052	0.00285
6.89	-0.00052	0.00286
7.77	-0.00043	0.00288
8.65	-0.00019	0.00289

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 42)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00029	0.00284
1.53	-0.00005	0.00286
2.41	0.00005	0.00288
3.28	0.00008	0.00290
4.16	0.00009	0.00291
5.14	0.00010	0.00293
6.02	0.00011	0.00295
6.89	0.00008	0.00296
7.77	-0.00003	0.00298
8.65	-0.00031	0.00299

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00031	0.00301
1.94	0.00030	0.00234
3.52	0.00028	0.00160
5.00	0.00026	0.00108
6.48	0.00025	0.00079
8.07	0.00023	0.00079
9.55	0.00021	0.00105
11.03	0.00020	0.00155
12.61	0.00018	0.00224
14.08	0.00016	0.00287

Spostamenti traverso (Combinazione n° 43)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00032	0.00316
1.93	0.00031	0.00391
3.49	0.00030	0.00478
4.96	0.00028	0.00544
6.58	0.00027	0.00581
7.98	0.00025	0.00577
9.59	0.00024	0.00532
11.06	0.00022	0.00461
12.63	0.00021	0.00373
14.08	0.00019	0.00302

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 43)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00031	0.00301
1.53	0.00007	0.00303
2.41	-0.00002	0.00305
3.28	-0.00003	0.00306
4.16	-0.00004	0.00308
5.14	-0.00005	0.00310
6.02	-0.00006	0.00312
6.89	-0.00005	0.00313
7.77	0.00006	0.00315
8.65	0.00032	0.00316

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 43)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00016	0.00287
1.53	0.00037	0.00289
2.41	0.00043	0.00291
3.28	0.00043	0.00292
4.16	0.00043	0.00294
5.14	0.00045	0.00296
6.02	0.00048	0.00297
6.89	0.00050	0.00299
7.77	0.00043	0.00300

8.65 0.00019 0.00302

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 44)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00016	0.00271
1.94	-0.00017	0.00212
3.52	-0.00019	0.00145
5.00	-0.00021	0.00098
6.48	-0.00022	0.00072
8.07	-0.00024	0.00073
9.55	-0.00025	0.00099
11.03	-0.00027	0.00149
12.61	-0.00028	0.00218
14.08	-0.00030	0.00281

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 44)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00286
1.93	-0.00020	0.00356
3.49	-0.00022	0.00441
4.96	-0.00023	0.00509
6.58	-0.00025	0.00552
7.98	-0.00026	0.00555
9.59	-0.00027	0.00518
11.06	-0.00029	0.00453
12.63	-0.00030	0.00368
14.08	-0.00031	0.00296

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 44)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00016	0.00271
1.53	-0.00035	0.00273
2.41	-0.00041	0.00275
3.28	-0.00041	0.00277
4.16	-0.00041	0.00278
5.14	-0.00044	0.00280
6.02	-0.00047	0.00281
6.89	-0.00048	0.00283
7.77	-0.00042	0.00284
8.65	-0.00019	0.00286

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 44)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00030	0.00281
1.53	-0.00007	0.00283
2.41	0.00001	0.00285
3.28	0.00003	0.00286
4.16	0.00003	0.00288
5.14	0.00004	0.00290
6.02	0.00006	0.00291
6.89	0.00004	0.00293
7.77	-0.00006	0.00294
8.65	-0.00031	0.00296

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 45)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00017	0.00266
1.94	-0.00019	0.00207
3.52	-0.00020	0.00142
5.00	-0.00022	0.00095
6.48	-0.00023	0.00071
8.07	-0.00025	0.00071
9.55	-0.00026	0.00098
11.03	-0.00027	0.00147
12.61	-0.00029	0.00216
14.08	-0.00030	0.00280

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 45)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00020	0.00280

Relazione di calcolo monolite

1.93	-0.00021	0.00349
3.49	-0.00022	0.00434
4.96	-0.00024	0.00501
6.58	-0.00025	0.00544
7.98	-0.00027	0.00548
9.59	-0.00028	0.00513
11.06	-0.00029	0.00449
12.63	-0.00031	0.00366
14.08	-0.00032	0.00294

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 45)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00017	0.00266
1.53	-0.00037	0.00268
2.41	-0.00044	0.00269
3.28	-0.00044	0.00271
4.16	-0.00045	0.00272
5.14	-0.00047	0.00274
6.02	-0.00050	0.00276
6.89	-0.00050	0.00277
7.77	-0.00043	0.00278
8.65	-0.00020	0.00280

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 45)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00030	0.00280
1.53	-0.00007	0.00282
2.41	0.00002	0.00283
3.28	0.00005	0.00285
4.16	0.00006	0.00287
5.14	0.00007	0.00288
6.02	0.00008	0.00290
6.89	0.00005	0.00291
7.77	-0.00006	0.00293
8.65	-0.00032	0.00294

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 46)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00018	0.00262
1.94	-0.00019	0.00205
3.52	-0.00021	0.00142
5.00	-0.00023	0.00096
6.48	-0.00024	0.00072
8.07	-0.00026	0.00073
9.55	-0.00027	0.00099
11.03	-0.00029	0.00147
12.61	-0.00030	0.00215
14.08	-0.00032	0.00276

Spostamenti traverso (Combinazione n° 46)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00020	0.00276
1.93	-0.00021	0.00343
3.49	-0.00023	0.00425
4.96	-0.00024	0.00492
6.58	-0.00026	0.00534
7.98	-0.00027	0.00538
9.59	-0.00029	0.00503
11.06	-0.00030	0.00441
12.63	-0.00031	0.00360
14.08	-0.00033	0.00290

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 46)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00018	0.00262
1.53	-0.00036	0.00264
2.41	-0.00040	0.00266
3.28	-0.00039	0.00267
4.16	-0.00039	0.00269
5.14	-0.00041	0.00270
6.02	-0.00045	0.00272

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

6.89	-0.00047	0.00273
7.77	-0.00041	0.00275
8.65	-0.00020	0.00276

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 46)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00032	0.00276
1.53	-0.00011	0.00278
2.41	-0.00003	0.00280
3.28	-0.00002	0.00281
4.16	-0.00002	0.00283
5.14	0.00000	0.00285
6.02	0.00002	0.00286
6.89	0.00001	0.00288
7.77	-0.00008	0.00289
8.65	-0.00033	0.00290

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 47)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00015	0.00272
1.94	-0.00017	0.00212
3.52	-0.00018	0.00145
5.00	-0.00020	0.00097
6.48	-0.00021	0.00071
8.07	-0.00023	0.00071
9.55	-0.00024	0.00096
11.03	-0.00026	0.00144
12.61	-0.00027	0.00211
14.08	-0.00028	0.00272

Spostamenti traverso (Combinazione n° 47)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00020	0.00287
1.93	-0.00021	0.00354
3.49	-0.00023	0.00434
4.96	-0.00024	0.00497
6.58	-0.00026	0.00535
7.98	-0.00027	0.00536
9.59	-0.00028	0.00499
11.06	-0.00029	0.00437
12.63	-0.00031	0.00356
14.08	-0.00032	0.00286

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 47)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00015	0.00272
1.53	-0.00036	0.00274
2.41	-0.00043	0.00276
3.28	-0.00044	0.00278
4.16	-0.00044	0.00279
5.14	-0.00046	0.00281
6.02	-0.00049	0.00282
6.89	-0.00049	0.00284
7.77	-0.00042	0.00285
8.65	-0.00020	0.00287

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 47)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00028	0.00272
1.53	-0.00006	0.00274
2.41	0.00002	0.00276
3.28	0.00004	0.00277
4.16	0.00004	0.00279
5.14	0.00005	0.00281
6.02	0.00006	0.00282
6.89	0.00004	0.00283
7.77	-0.00007	0.00285
8.65	-0.00032	0.00286

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 48)

Relazione di calcolo monolite

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00016	0.00269
1.94	-0.00018	0.00210
3.52	-0.00020	0.00145
5.00	-0.00021	0.00098
6.48	-0.00023	0.00073
8.07	-0.00024	0.00072
9.55	-0.00026	0.00097
11.03	-0.00028	0.00144
12.61	-0.00029	0.00209
14.08	-0.00031	0.00268

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 48)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00021	0.00283
1.93	-0.00022	0.00347
3.49	-0.00024	0.00426
4.96	-0.00025	0.00487
6.58	-0.00027	0.00524
7.98	-0.00028	0.00525
9.59	-0.00030	0.00489
11.06	-0.00031	0.00428
12.63	-0.00032	0.00349
14.08	-0.00033	0.00282

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 48)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00016	0.00269
1.53	-0.00035	0.00270
2.41	-0.00040	0.00272
3.28	-0.00039	0.00274
4.16	-0.00039	0.00275
5.14	-0.00041	0.00277
6.02	-0.00044	0.00278
6.89	-0.00046	0.00280
7.77	-0.00041	0.00281
8.65	-0.00021	0.00283

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 48)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00031	0.00268
1.53	-0.00011	0.00270
2.41	-0.00004	0.00272
3.28	-0.00004	0.00273
4.16	-0.00004	0.00275
5.14	-0.00003	0.00277
6.02	-0.00001	0.00278
6.89	-0.00002	0.00279
7.77	-0.00010	0.00281
8.65	-0.00033	0.00282

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 49)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00013	0.00280
1.94	-0.00015	0.00217
3.52	-0.00017	0.00148
5.00	-0.00018	0.00099
6.48	-0.00019	0.00072
8.07	-0.00021	0.00070
9.55	-0.00022	0.00094
11.03	-0.00024	0.00141
12.61	-0.00025	0.00206
14.08	-0.00026	0.00266

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 49)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00020	0.00294
1.93	-0.00021	0.00364
3.49	-0.00023	0.00447
4.96	-0.00024	0.00511
6.58	-0.00025	0.00548

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

7.98	-0.00027	0.00545
9.59	-0.00028	0.00503
11.06	-0.00029	0.00436
12.63	-0.00031	0.00351
14.08	-0.00032	0.00279

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 49)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00013	0.00280
1.53	-0.00035	0.00282
2.41	-0.00043	0.00284
3.28	-0.00045	0.00285
4.16	-0.00045	0.00287
5.14	-0.00047	0.00289
6.02	-0.00050	0.00290
6.89	-0.00051	0.00292
7.77	-0.00043	0.00293
8.65	-0.00020	0.00294

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 49)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00026	0.00266
1.53	-0.00005	0.00267
2.41	0.00003	0.00269
3.28	0.00005	0.00271
4.16	0.00005	0.00272
5.14	0.00006	0.00274
6.02	0.00007	0.00275
6.89	0.00005	0.00277
7.77	-0.00006	0.00278
8.65	-0.00032	0.00279

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 50)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00014	0.00276
1.94	-0.00016	0.00216
3.52	-0.00017	0.00148
5.00	-0.00019	0.00100
6.48	-0.00020	0.00073
8.07	-0.00022	0.00072
9.55	-0.00024	0.00096
11.03	-0.00025	0.00141
12.61	-0.00027	0.00204
14.08	-0.00028	0.00262

Spostamenti traverso (Combinazione n° 50)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00020	0.00291
1.93	-0.00022	0.00358
3.49	-0.00023	0.00439
4.96	-0.00025	0.00501
6.58	-0.00026	0.00537
7.98	-0.00027	0.00535
9.59	-0.00029	0.00494
11.06	-0.00030	0.00428
12.63	-0.00032	0.00345
14.08	-0.00033	0.00276

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 50)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00014	0.00276
1.53	-0.00034	0.00278
2.41	-0.00040	0.00280
3.28	-0.00040	0.00282
4.16	-0.00039	0.00283
5.14	-0.00042	0.00285
6.02	-0.00045	0.00286
6.89	-0.00047	0.00288
7.77	-0.00042	0.00289
8.65	-0.00020	0.00291

Relazione di calcolo monolite**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 50)**

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00028	0.00262
1.53	-0.00009	0.00264
2.41	-0.00003	0.00265
3.28	-0.00002	0.00267
4.16	-0.00002	0.00269
5.14	-0.00001	0.00270
6.02	0.00001	0.00272
6.89	0.00000	0.00273
7.77	-0.00009	0.00274
8.65	-0.00033	0.00276

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 51)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00013	0.00309
1.94	-0.00015	0.00239
3.52	-0.00016	0.00163
5.00	-0.00018	0.00108
6.48	-0.00019	0.00079
8.07	-0.00021	0.00077
9.55	-0.00022	0.00105
11.03	-0.00024	0.00157
12.61	-0.00025	0.00231
14.08	-0.00027	0.00299

Spostamenti traverso (Combinazione n° 51)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00325
1.93	-0.00020	0.00402
3.49	-0.00022	0.00494
4.96	-0.00023	0.00564
6.58	-0.00025	0.00606
7.98	-0.00026	0.00604
9.59	-0.00028	0.00560
11.06	-0.00029	0.00487
12.63	-0.00030	0.00394
14.08	-0.00031	0.00314

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 51)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00013	0.00309
1.53	-0.00038	0.00311
2.41	-0.00048	0.00313
3.28	-0.00051	0.00315
4.16	-0.00052	0.00317
5.14	-0.00054	0.00318
6.02	-0.00056	0.00320
6.89	-0.00056	0.00322
7.77	-0.00046	0.00323
8.65	-0.00019	0.00325

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 51)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00027	0.00299
1.53	-0.00001	0.00301
2.41	0.00009	0.00303
3.28	0.00012	0.00305
4.16	0.00013	0.00306
5.14	0.00014	0.00308
6.02	0.00014	0.00310
6.89	0.00011	0.00311
7.77	-0.00002	0.00313
8.65	-0.00031	0.00314

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 52)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00013	0.00306
1.94	-0.00015	0.00238
3.52	-0.00016	0.00163

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5.00	-0.00018	0.00109
6.48	-0.00020	0.00080
8.07	-0.00021	0.00079
9.55	-0.00023	0.00106
11.03	-0.00024	0.00157
12.61	-0.00026	0.00229
14.08	-0.00027	0.00296

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 52)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00321
1.93	-0.00020	0.00396
3.49	-0.00022	0.00486
4.96	-0.00023	0.00556
6.58	-0.00025	0.00597
7.98	-0.00026	0.00595
9.59	-0.00028	0.00551
11.06	-0.00029	0.00480
12.63	-0.00031	0.00388
14.08	-0.00032	0.00311

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 52)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00013	0.00306
1.53	-0.00036	0.00308
2.41	-0.00044	0.00310
3.28	-0.00046	0.00311
4.16	-0.00046	0.00313
5.14	-0.00048	0.00315
6.02	-0.00052	0.00317
6.89	-0.00052	0.00318
7.77	-0.00044	0.00320
8.65	-0.00019	0.00321

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 52)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00027	0.00296
1.53	-0.00004	0.00298
2.41	0.00005	0.00299
3.28	0.00007	0.00301
4.16	0.00007	0.00303
5.14	0.00008	0.00305
6.02	0.00009	0.00306
6.89	0.00007	0.00308
7.77	-0.00004	0.00309
8.65	-0.00032	0.00311

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 53)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00014	0.00305
1.94	-0.00016	0.00236
3.52	-0.00017	0.00161
5.00	-0.00019	0.00107
6.48	-0.00020	0.00078
8.07	-0.00022	0.00078
9.55	-0.00023	0.00106
11.03	-0.00025	0.00159
12.61	-0.00026	0.00235
14.08	-0.00028	0.00305

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 53)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00321
1.93	-0.00020	0.00400
3.49	-0.00022	0.00495
4.96	-0.00023	0.00568
6.58	-0.00024	0.00614
7.98	-0.00026	0.00614
9.59	-0.00027	0.00571
11.06	-0.00029	0.00497
12.63	-0.00030	0.00402

Relazione di calcolo monolite

14.08	-0.00031	0.00320
-------	----------	---------

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 53)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00014	0.00305
1.53	-0.00039	0.00307
2.41	-0.00049	0.00309
3.28	-0.00051	0.00311
4.16	-0.00052	0.00313
5.14	-0.00055	0.00314
6.02	-0.00057	0.00316
6.89	-0.00056	0.00318
7.77	-0.00046	0.00319
8.65	-0.00019	0.00321

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 53)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00028	0.00305
1.53	-0.00002	0.00307
2.41	0.00009	0.00309
3.28	0.00013	0.00311
4.16	0.00014	0.00312
5.14	0.00015	0.00314
6.02	0.00016	0.00316
6.89	0.00012	0.00317
7.77	-0.00001	0.00319
8.65	-0.00031	0.00320

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 54)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00014	0.00302
1.94	-0.00016	0.00235
3.52	-0.00017	0.00161
5.00	-0.00019	0.00108
6.48	-0.00021	0.00079
8.07	-0.00022	0.00079
9.55	-0.00024	0.00107
11.03	-0.00025	0.00160
12.61	-0.00027	0.00234
14.08	-0.00029	0.00302

Spostamenti traverso (Combinazione n° 54)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00317
1.93	-0.00020	0.00394
3.49	-0.00022	0.00487
4.96	-0.00023	0.00560
6.58	-0.00025	0.00604
7.98	-0.00026	0.00605
9.59	-0.00028	0.00562
11.06	-0.00029	0.00490
12.63	-0.00030	0.00396
14.08	-0.00032	0.00317

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 54)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00014	0.00302
1.53	-0.00037	0.00304
2.41	-0.00045	0.00306
3.28	-0.00046	0.00307
4.16	-0.00047	0.00309
5.14	-0.00049	0.00311
6.02	-0.00052	0.00313
6.89	-0.00053	0.00314
7.77	-0.00044	0.00316
8.65	-0.00019	0.00317

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 54)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00029	0.00302

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

1.53	-0.00004	0.00304
2.41	0.00005	0.00305
3.28	0.00007	0.00307
4.16	0.00008	0.00309
5.14	0.00010	0.00311
6.02	0.00011	0.00312
6.89	0.00008	0.00314
7.77	-0.00003	0.00315
8.65	-0.00032	0.00317

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 55)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00015	0.00299
1.94	-0.00017	0.00232
3.52	-0.00019	0.00158
5.00	-0.00020	0.00106
6.48	-0.00022	0.00078
8.07	-0.00023	0.00078
9.55	-0.00025	0.00107
11.03	-0.00026	0.00161
12.61	-0.00027	0.00238
14.08	-0.00029	0.00309

Spostamenti traverso (Combinazione n° 55)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00018	0.00314
1.93	-0.00020	0.00392
3.49	-0.00021	0.00485
4.96	-0.00023	0.00558
6.58	-0.00024	0.00604
7.98	-0.00026	0.00607
9.59	-0.00027	0.00566
11.06	-0.00028	0.00496
12.63	-0.00030	0.00404
14.08	-0.00031	0.00324

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 55)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00015	0.00299
1.53	-0.00039	0.00301
2.41	-0.00048	0.00303
3.28	-0.00051	0.00305
4.16	-0.00051	0.00307
5.14	-0.00053	0.00308
6.02	-0.00056	0.00310
6.89	-0.00055	0.00312
7.77	-0.00045	0.00313
8.65	-0.00018	0.00314

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 55)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00029	0.00309
1.53	-0.00002	0.00311
2.41	0.00009	0.00313
3.28	0.00013	0.00314
4.16	0.00014	0.00316
5.14	0.00015	0.00318
6.02	0.00015	0.00320
6.89	0.00012	0.00321
7.77	-0.00001	0.00323
8.65	-0.00031	0.00324

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 56)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00015	0.00296
1.94	-0.00017	0.00231
3.52	-0.00018	0.00158
5.00	-0.00020	0.00107
6.48	-0.00022	0.00079
8.07	-0.00023	0.00080
9.55	-0.00025	0.00108

Relazione di calcolo monolite

11.03	-0.00027	0.00162
12.61	-0.00028	0.00237
14.08	-0.00030	0.00305

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 56)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00018	0.00311
1.93	-0.00020	0.00386
3.49	-0.00021	0.00477
4.96	-0.00023	0.00549
6.58	-0.00024	0.00594
7.98	-0.00026	0.00597
9.59	-0.00027	0.00558
11.06	-0.00029	0.00489
12.63	-0.00030	0.00398
14.08	-0.00031	0.00321

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 56)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00015	0.00296
1.53	-0.00037	0.00298
2.41	-0.00045	0.00300
3.28	-0.00045	0.00302
4.16	-0.00045	0.00303
5.14	-0.00048	0.00305
6.02	-0.00051	0.00307
6.89	-0.00052	0.00308
7.77	-0.00044	0.00310
8.65	-0.00018	0.00311

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 56)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00030	0.00305
1.53	-0.00005	0.00307
2.41	0.00005	0.00309
3.28	0.00007	0.00311
4.16	0.00008	0.00313
5.14	0.00009	0.00315
6.02	0.00010	0.00316
6.89	0.00008	0.00318
7.77	-0.00003	0.00319
8.65	-0.00031	0.00321

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 57)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00017	0.00290
1.94	-0.00018	0.00226
3.52	-0.00020	0.00155
5.00	-0.00021	0.00104
6.48	-0.00023	0.00077
8.07	-0.00024	0.00078
9.55	-0.00026	0.00107
11.03	-0.00027	0.00160
12.61	-0.00029	0.00235
14.08	-0.00030	0.00304

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 57)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00305
1.93	-0.00021	0.00379
3.49	-0.00022	0.00470
4.96	-0.00024	0.00541
6.58	-0.00025	0.00587
7.98	-0.00026	0.00591
9.59	-0.00028	0.00553
11.06	-0.00029	0.00485
12.63	-0.00030	0.00396
14.08	-0.00032	0.00319

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 57)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00017	0.00290
1.53	-0.00039	0.00292
2.41	-0.00047	0.00294
3.28	-0.00049	0.00296
4.16	-0.00049	0.00297
5.14	-0.00051	0.00299
6.02	-0.00053	0.00301
6.89	-0.00053	0.00302
7.77	-0.00045	0.00304
8.65	-0.00019	0.00305

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 57)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00030	0.00304
1.53	-0.00004	0.00306
2.41	0.00006	0.00308
3.28	0.00009	0.00310
4.16	0.00010	0.00312
5.14	0.00011	0.00313
6.02	0.00012	0.00315
6.89	0.00009	0.00317
7.77	-0.00003	0.00318
8.65	-0.00032	0.00319

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 58)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00016	0.00287
1.94	-0.00018	0.00224
3.52	-0.00020	0.00155
5.00	-0.00021	0.00105
6.48	-0.00023	0.00079
8.07	-0.00025	0.00079
9.55	-0.00026	0.00108
11.03	-0.00028	0.00160
12.61	-0.00030	0.00234
14.08	-0.00031	0.00301

Spostamenti traverso (Combinazione n° 58)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00302
1.93	-0.00021	0.00374
3.49	-0.00022	0.00462
4.96	-0.00024	0.00532
6.58	-0.00025	0.00577
7.98	-0.00027	0.00581
9.59	-0.00028	0.00544
11.06	-0.00030	0.00478
12.63	-0.00031	0.00390
14.08	-0.00032	0.00316

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 58)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00016	0.00287
1.53	-0.00037	0.00289
2.41	-0.00043	0.00291
3.28	-0.00043	0.00292
4.16	-0.00043	0.00294
5.14	-0.00045	0.00296
6.02	-0.00048	0.00297
6.89	-0.00050	0.00299
7.77	-0.00043	0.00300
8.65	-0.00019	0.00302

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 58)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00031	0.00301
1.53	-0.00007	0.00303
2.41	0.00002	0.00305
3.28	0.00003	0.00306
4.16	0.00004	0.00308

Relazione di calcolo monolite

5.14	0.00005	0.00310
6.02	0.00006	0.00312
6.89	0.00005	0.00313
7.77	-0.00006	0.00315
8.65	-0.00032	0.00316

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 59)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00015	0.00297
1.94	-0.00016	0.00231
3.52	-0.00018	0.00158
5.00	-0.00019	0.00106
6.48	-0.00021	0.00078
8.07	-0.00023	0.00078
9.55	-0.00024	0.00105
11.03	-0.00025	0.00157
12.61	-0.00027	0.00229
14.08	-0.00028	0.00297

Spostamenti traverso (Combinazione n° 59)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00020	0.00312
1.93	-0.00021	0.00384
3.49	-0.00022	0.00470
4.96	-0.00024	0.00537
6.58	-0.00025	0.00578
7.98	-0.00027	0.00579
9.59	-0.00028	0.00539
11.06	-0.00029	0.00473
12.63	-0.00031	0.00386
14.08	-0.00032	0.00311

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 59)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00015	0.00297
1.53	-0.00038	0.00299
2.41	-0.00046	0.00301
3.28	-0.00048	0.00302
4.16	-0.00048	0.00304
5.14	-0.00050	0.00306
6.02	-0.00053	0.00308
6.89	-0.00052	0.00309
7.77	-0.00044	0.00311
8.65	-0.00020	0.00312

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 59)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00028	0.00297
1.53	-0.00004	0.00299
2.41	0.00006	0.00300
3.28	0.00009	0.00302
4.16	0.00009	0.00304
5.14	0.00010	0.00306
6.02	0.00010	0.00307
6.89	0.00007	0.00309
7.77	-0.00004	0.00310
8.65	-0.00032	0.00311

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 60)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00015	0.00293
1.94	-0.00016	0.00229
3.52	-0.00018	0.00158
5.00	-0.00020	0.00107
6.48	-0.00021	0.00079
8.07	-0.00023	0.00079
9.55	-0.00025	0.00106
11.03	-0.00026	0.00157
12.61	-0.00028	0.00228
14.08	-0.00029	0.00293

Spostamenti traverso (Combinazione n° 60)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00020	0.00308
1.93	-0.00021	0.00378
3.49	-0.00023	0.00463
4.96	-0.00024	0.00528
6.58	-0.00026	0.00568
7.98	-0.00027	0.00569
9.59	-0.00028	0.00530
11.06	-0.00030	0.00465
12.63	-0.00031	0.00380
14.08	-0.00032	0.00308

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 60)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00015	0.00293
1.53	-0.00036	0.00295
2.41	-0.00043	0.00297
3.28	-0.00043	0.00299
4.16	-0.00042	0.00301
5.14	-0.00044	0.00303
6.02	-0.00048	0.00304
6.89	-0.00049	0.00306
7.77	-0.00042	0.00307
8.65	-0.00020	0.00308

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 60)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00029	0.00293
1.53	-0.00006	0.00295
2.41	0.00001	0.00297
3.28	0.00003	0.00299
4.16	0.00003	0.00300
5.14	0.00004	0.00302
6.02	0.00005	0.00304
6.89	0.00003	0.00305
7.77	-0.00007	0.00307
8.65	-0.00032	0.00308

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 61)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00013	0.00305
1.94	-0.00014	0.00236
3.52	-0.00016	0.00161
5.00	-0.00018	0.00108
6.48	-0.00019	0.00078
8.07	-0.00021	0.00077
9.55	-0.00022	0.00103
11.03	-0.00024	0.00153
12.61	-0.00025	0.00225
14.08	-0.00026	0.00290

Spostamenti traverso (Combinazione n° 61)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00320
1.93	-0.00021	0.00394
3.49	-0.00022	0.00483
4.96	-0.00024	0.00551
6.58	-0.00025	0.00590
7.98	-0.00027	0.00588
9.59	-0.00028	0.00543
11.06	-0.00029	0.00472
12.63	-0.00031	0.00381
14.08	-0.00032	0.00305

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 61)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00013	0.00305
1.53	-0.00037	0.00306
2.41	-0.00047	0.00308

Relazione di calcolo monolite

3.28	-0.00049	0.00310
4.16	-0.00050	0.00312
5.14	-0.00052	0.00314
6.02	-0.00054	0.00315
6.89	-0.00054	0.00317
7.77	-0.00045	0.00318
8.65	-0.00019	0.00320

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 61)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00026	0.00290
1.53	-0.00003	0.00292
2.41	0.00007	0.00294
3.28	0.00009	0.00295
4.16	0.00010	0.00297
5.14	0.00011	0.00299
6.02	0.00011	0.00300
6.89	0.00008	0.00302
7.77	-0.00004	0.00303
8.65	-0.00032	0.00305

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 62)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00013	0.00301
1.94	-0.00014	0.00235
3.52	-0.00016	0.00161
5.00	-0.00018	0.00109
6.48	-0.00019	0.00080
8.07	-0.00021	0.00078
9.55	-0.00023	0.00104
11.03	-0.00024	0.00154
12.61	-0.00026	0.00223
14.08	-0.00027	0.00287

Spostamenti traverso (Combinazione n° 62)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00019	0.00316
1.93	-0.00021	0.00389
3.49	-0.00022	0.00475
4.96	-0.00024	0.00542
6.58	-0.00026	0.00581
7.98	-0.00027	0.00578
9.59	-0.00028	0.00534
11.06	-0.00030	0.00464
12.63	-0.00031	0.00376
14.08	-0.00033	0.00301

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 62)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00013	0.00301
1.53	-0.00035	0.00303
2.41	-0.00043	0.00305
3.28	-0.00043	0.00307
4.16	-0.00044	0.00308
5.14	-0.00046	0.00310
6.02	-0.00049	0.00312
6.89	-0.00050	0.00314
7.77	-0.00043	0.00315
8.65	-0.00019	0.00316

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 62)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00027	0.00287
1.53	-0.00005	0.00289
2.41	0.00002	0.00290
3.28	0.00003	0.00292
4.16	0.00003	0.00294
5.14	0.00004	0.00295
6.02	0.00006	0.00297
6.89	0.00004	0.00298
7.77	-0.00006	0.00300

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

8.65	-0.00033	0.00301
------	----------	---------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 63)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00006	0.00276
1.94	0.00004	0.00212
3.52	0.00003	0.00144
5.00	0.00002	0.00096
6.48	0.00001	0.00071
8.07	-0.00001	0.00071
9.55	-0.00002	0.00096
11.03	-0.00003	0.00144
12.61	-0.00004	0.00212
14.08	-0.00006	0.00276

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 63)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00005	0.00289
1.93	0.00004	0.00360
3.49	0.00003	0.00443
4.96	0.00002	0.00507
6.58	0.00001	0.00545
7.98	-0.00001	0.00545
9.59	-0.00002	0.00507
11.06	-0.00003	0.00443
12.63	-0.00004	0.00360
14.08	-0.00005	0.00289

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 63)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00006	0.00276
1.53	-0.00018	0.00278
2.41	-0.00029	0.00279
3.28	-0.00032	0.00281
4.16	-0.00034	0.00282
5.14	-0.00035	0.00284
6.02	-0.00036	0.00285
6.89	-0.00033	0.00287
7.77	-0.00021	0.00288
8.65	0.00005	0.00289

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 63)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00006	0.00276
1.53	0.00018	0.00278
2.41	0.00029	0.00279
3.28	0.00032	0.00281
4.16	0.00034	0.00282
5.14	0.00035	0.00284
6.02	0.00036	0.00285
6.89	0.00033	0.00287
7.77	0.00021	0.00288
8.65	-0.00005	0.00289

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 64)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00011	0.00377
1.94	0.00010	0.00285
3.52	0.00008	0.00187
5.00	0.00006	0.00119
6.48	0.00005	0.00081
8.07	0.00003	0.00078
9.55	0.00002	0.00109
11.03	0.00000	0.00170
12.61	-0.00001	0.00257
14.08	-0.00003	0.00338

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 64)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00006	0.00396

Relazione di calcolo monolite

1.93	0.00004	0.00502
3.49	0.00003	0.00623
4.96	0.00001	0.00712
6.58	0.00000	0.00760
7.98	-0.00002	0.00751
9.59	-0.00003	0.00686
11.06	-0.00005	0.00587
12.63	-0.00006	0.00462
14.08	-0.00008	0.00356

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 64)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00011	0.00377
1.53	-0.00025	0.00379
2.41	-0.00043	0.00381
3.28	-0.00051	0.00384
4.16	-0.00055	0.00386
5.14	-0.00058	0.00388
6.02	-0.00058	0.00390
6.89	-0.00053	0.00392
7.77	-0.00034	0.00394
8.65	0.00006	0.00396

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 64)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00003	0.00338
1.53	0.00029	0.00340
2.41	0.00043	0.00342
3.28	0.00049	0.00344
4.16	0.00052	0.00346
5.14	0.00055	0.00349
6.02	0.00055	0.00351
6.89	0.00050	0.00352
7.77	0.00032	0.00354
8.65	-0.00008	0.00356

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 65)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00007	0.00361
1.94	0.00005	0.00273
3.52	0.00004	0.00180
5.00	0.00002	0.00114
6.48	0.00001	0.00079
8.07	-0.00001	0.00079
9.55	-0.00002	0.00114
11.03	-0.00004	0.00180
12.61	-0.00005	0.00273
14.08	-0.00007	0.00361

Spostamenti traverso (Combinazione n° 65)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00007	0.00380
1.93	0.00006	0.00494
3.49	0.00004	0.00627
4.96	0.00002	0.00729
6.58	0.00001	0.00791
7.98	-0.00001	0.00791
9.59	-0.00002	0.00729
11.06	-0.00004	0.00626
12.63	-0.00006	0.00494
14.08	-0.00007	0.00380

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 65)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00007	0.00361
1.53	-0.00028	0.00364
2.41	-0.00045	0.00366
3.28	-0.00052	0.00368
4.16	-0.00057	0.00370
5.14	-0.00060	0.00373
6.02	-0.00061	0.00375

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

6.89	-0.00055	0.00376
7.77	-0.00036	0.00378
8.65	0.00007	0.00380

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 65)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00007	0.00361
1.53	0.00028	0.00364
2.41	0.00045	0.00366
3.28	0.00052	0.00368
4.16	0.00057	0.00370
5.14	0.00060	0.00373
6.02	0.00061	0.00375
6.89	0.00055	0.00377
7.77	0.00036	0.00378
8.65	-0.00007	0.00380

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 66)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00003	0.00338
1.94	0.00001	0.00257
3.52	0.00000	0.00170
5.00	-0.00002	0.00109
6.48	-0.00003	0.00078
8.07	-0.00005	0.00081
9.55	-0.00006	0.00119
11.03	-0.00008	0.00187
12.61	-0.00010	0.00285
14.08	-0.00011	0.00377

Spostamenti traverso (Combinazione n° 66)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00008	0.00356
1.93	0.00006	0.00462
3.49	0.00005	0.00588
4.96	0.00003	0.00686
6.58	0.00002	0.00751
7.98	0.00000	0.00760
9.59	-0.00001	0.00712
11.06	-0.00003	0.00622
12.63	-0.00004	0.00502
14.08	-0.00006	0.00396

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 66)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00003	0.00338
1.53	-0.00029	0.00340
2.41	-0.00043	0.00342
3.28	-0.00049	0.00344
4.16	-0.00052	0.00346
5.14	-0.00055	0.00349
6.02	-0.00055	0.00351
6.89	-0.00050	0.00352
7.77	-0.00032	0.00354
8.65	0.00008	0.00356

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 66)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00011	0.00377
1.53	0.00025	0.00379
2.41	0.00043	0.00381
3.28	0.00051	0.00384
4.16	0.00055	0.00386
5.14	0.00058	0.00388
6.02	0.00058	0.00390
6.89	0.00053	0.00392
7.77	0.00034	0.00394
8.65	-0.00006	0.00396

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 67)

Relazione di calcolo monolite

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00000	0.00303
1.94	-0.00001	0.00232
3.52	-0.00003	0.00156
5.00	-0.00004	0.00103
6.48	-0.00006	0.00076
8.07	-0.00007	0.00080
9.55	-0.00009	0.00117
11.03	-0.00010	0.00182
12.61	-0.00012	0.00273
14.08	-0.00013	0.00359

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 67)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00007	0.00319
1.93	0.00006	0.00414
3.49	0.00004	0.00529
4.96	0.00003	0.00622
6.58	0.00001	0.00687
7.98	0.00000	0.00699
9.59	-0.00002	0.00660
11.06	-0.00003	0.00581
12.63	-0.00005	0.00473
14.08	-0.00006	0.00378

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 67)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00000	0.00303
1.53	-0.00026	0.00305
2.41	-0.00036	0.00307
3.28	-0.00040	0.00309
4.16	-0.00042	0.00311
5.14	-0.00044	0.00313
6.02	-0.00045	0.00314
6.89	-0.00042	0.00316
7.77	-0.00028	0.00317
8.65	0.00007	0.00319

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 67)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00013	0.00359
1.53	0.00020	0.00361
2.41	0.00035	0.00364
3.28	0.00042	0.00366
4.16	0.00045	0.00368
5.14	0.00047	0.00370
6.02	0.00048	0.00372
6.89	0.00044	0.00374
7.77	0.00029	0.00376
8.65	-0.00006	0.00378

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 68)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00007	0.00329
1.94	0.00005	0.00252
3.52	0.00004	0.00168
5.00	0.00002	0.00110
6.48	0.00001	0.00078
8.07	-0.00001	0.00078
9.55	-0.00002	0.00110
11.03	-0.00004	0.00168
12.61	-0.00005	0.00252
14.08	-0.00007	0.00329

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 68)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00006	0.00346
1.93	0.00005	0.00432
3.49	0.00004	0.00532
4.96	0.00002	0.00606
6.58	0.00001	0.00650

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

7.98	-0.00001	0.00650
9.59	-0.00002	0.00606
11.06	-0.00004	0.00531
12.63	-0.00005	0.00432
14.08	-0.00006	0.00346

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 68)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00007	0.00329
1.53	-0.00022	0.00331
2.41	-0.00034	0.00333
3.28	-0.00038	0.00335
4.16	-0.00040	0.00337
5.14	-0.00041	0.00339
6.02	-0.00042	0.00341
6.89	-0.00039	0.00343
7.77	-0.00025	0.00345
8.65	0.00006	0.00346

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 68)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00007	0.00329
1.53	0.00022	0.00331
2.41	0.00034	0.00333
3.28	0.00038	0.00335
4.16	0.00040	0.00337
5.14	0.00041	0.00339
6.02	0.00042	0.00341
6.89	0.00039	0.00343
7.77	0.00025	0.00345
8.65	-0.00006	0.00346

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 69)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00013	0.00359
1.94	0.00012	0.00273
3.52	0.00010	0.00182
5.00	0.00009	0.00117
6.48	0.00007	0.00080
8.07	0.00006	0.00076
9.55	0.00004	0.00103
11.03	0.00003	0.00156
12.61	0.00001	0.00232
14.08	0.00000	0.00303

Spostamenti traverso (Combinazione n° 69)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00006	0.00378
1.93	0.00005	0.00473
3.49	0.00003	0.00581
4.96	0.00002	0.00660
6.58	0.00000	0.00699
7.98	-0.00001	0.00687
9.59	-0.00003	0.00622
11.06	-0.00004	0.00528
12.63	-0.00006	0.00414
14.08	-0.00007	0.00319

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 69)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00013	0.00359
1.53	-0.00020	0.00361
2.41	-0.00035	0.00364
3.28	-0.00042	0.00366
4.16	-0.00045	0.00368
5.14	-0.00047	0.00370
6.02	-0.00048	0.00372
6.89	-0.00044	0.00374
7.77	-0.00029	0.00376
8.65	0.00006	0.00378

Relazione di calcolo monolite**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 69)**

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00000	0.00303
1.53	0.00026	0.00305
2.41	0.00036	0.00307
3.28	0.00040	0.00309
4.16	0.00042	0.00311
5.14	0.00044	0.00313
6.02	0.00045	0.00314
6.89	0.00042	0.00316
7.77	0.00028	0.00317
8.65	-0.00007	0.00319

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 70)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00012	0.00402
1.94	0.00011	0.00303
3.52	0.00009	0.00198
5.00	0.00008	0.00124
6.48	0.00006	0.00084
8.07	0.00004	0.00080
9.55	0.00003	0.00112
11.03	0.00001	0.00176
12.61	-0.00001	0.00268
14.08	-0.00002	0.00354

Spostamenti traverso (Combinazione n° 70)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00006	0.00423
1.93	0.00005	0.00538
3.49	0.00003	0.00668
4.96	0.00001	0.00763
6.58	0.00000	0.00814
7.98	-0.00002	0.00803
9.59	-0.00004	0.00731
11.06	-0.00005	0.00623
12.63	-0.00007	0.00487
14.08	-0.00009	0.00372

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 70)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00012	0.00402
1.53	-0.00027	0.00404
2.41	-0.00047	0.00407
3.28	-0.00056	0.00409
4.16	-0.00060	0.00412
5.14	-0.00064	0.00414
6.02	-0.00064	0.00417
6.89	-0.00058	0.00419
7.77	-0.00038	0.00421
8.65	0.00006	0.00423

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 70)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00002	0.00354
1.53	0.00031	0.00356
2.41	0.00047	0.00358
3.28	0.00053	0.00360
4.16	0.00057	0.00362
5.14	0.00060	0.00365
6.02	0.00060	0.00367
6.89	0.00054	0.00369
7.77	0.00035	0.00371
8.65	-0.00009	0.00372

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 71)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00007	0.00383
1.94	0.00006	0.00288
3.52	0.00004	0.00189

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5.00	0.00002	0.00119
6.48	0.00001	0.00082
8.07	-0.00001	0.00082
9.55	-0.00002	0.00119
11.03	-0.00004	0.00189
12.61	-0.00006	0.00288
14.08	-0.00007	0.00383

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 71)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00008	0.00403
1.93	0.00006	0.00527
3.49	0.00004	0.00673
4.96	0.00003	0.00785
6.58	0.00001	0.00853
7.98	-0.00001	0.00853
9.59	-0.00003	0.00785
11.06	-0.00004	0.00672
12.63	-0.00006	0.00527
14.08	-0.00008	0.00403

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 71)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00007	0.00383
1.53	-0.00030	0.00385
2.41	-0.00049	0.00388
3.28	-0.00057	0.00390
4.16	-0.00063	0.00392
5.14	-0.00066	0.00395
6.02	-0.00067	0.00397
6.89	-0.00061	0.00399
7.77	-0.00039	0.00401
8.65	0.00008	0.00403

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 71)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00007	0.00383
1.53	0.00030	0.00385
2.41	0.00049	0.00388
3.28	0.00058	0.00390
4.16	0.00063	0.00392
5.14	0.00066	0.00395
6.02	0.00067	0.00397
6.89	0.00061	0.00399
7.77	0.00039	0.00401
8.65	-0.00008	0.00403

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 72)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00002	0.00354
1.94	0.00001	0.00268
3.52	-0.00001	0.00176
5.00	-0.00003	0.00112
6.48	-0.00004	0.00080
8.07	-0.00006	0.00084
9.55	-0.00008	0.00124
11.03	-0.00009	0.00198
12.61	-0.00011	0.00303
14.08	-0.00012	0.00402

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 72)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00009	0.00372
1.93	0.00007	0.00488
3.49	0.00005	0.00624
4.96	0.00004	0.00731
6.58	0.00002	0.00803
7.98	0.00000	0.00814
9.59	-0.00001	0.00763
11.06	-0.00003	0.00667
12.63	-0.00005	0.00538

Relazione di calcolo monolite

14.08	-0.00006	0.00423
-------	----------	---------

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 72)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00002	0.00354
1.53	-0.00031	0.00356
2.41	-0.00047	0.00358
3.28	-0.00053	0.00360
4.16	-0.00057	0.00362
5.14	-0.00060	0.00365
6.02	-0.00060	0.00367
6.89	-0.00054	0.00369
7.77	-0.00035	0.00371
8.65	0.00009	0.00372

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 72)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00012	0.00402
1.53	0.00027	0.00404
2.41	0.00047	0.00407
3.28	0.00056	0.00409
4.16	0.00060	0.00412
5.14	0.00064	0.00414
6.02	0.00064	0.00417
6.89	0.00058	0.00419
7.77	0.00038	0.00421
8.65	-0.00006	0.00423

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 73)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	-0.00001	0.00310
1.94	-0.00002	0.00237
3.52	-0.00004	0.00159
5.00	-0.00006	0.00104
6.48	-0.00007	0.00077
8.07	-0.00009	0.00083
9.55	-0.00011	0.00122
11.03	-0.00012	0.00191
12.61	-0.00014	0.00289
14.08	-0.00015	0.00380

Spostamenti traverso (Combinazione n° 73)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00008	0.00326
1.93	0.00006	0.00427
3.49	0.00004	0.00550
4.96	0.00003	0.00651
6.58	0.00001	0.00722
7.98	0.00000	0.00738
9.59	-0.00002	0.00698
11.06	-0.00004	0.00615
12.63	-0.00005	0.00501
14.08	-0.00007	0.00400

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 73)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00001	0.00310
1.53	-0.00028	0.00312
2.41	-0.00038	0.00314
3.28	-0.00042	0.00316
4.16	-0.00044	0.00318
5.14	-0.00046	0.00320
6.02	-0.00048	0.00321
6.89	-0.00044	0.00323
7.77	-0.00029	0.00325
8.65	0.00008	0.00326

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 73)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00015	0.00380

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

1.53	0.00020	0.00382
2.41	0.00037	0.00385
3.28	0.00044	0.00387
4.16	0.00047	0.00389
5.14	0.00050	0.00392
6.02	0.00051	0.00394
6.89	0.00047	0.00396
7.77	0.00031	0.00398
8.65	-0.00007	0.00400

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 74)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00007	0.00342
1.94	0.00006	0.00262
3.52	0.00004	0.00174
5.00	0.00002	0.00113
6.48	0.00001	0.00080
8.07	-0.00001	0.00080
9.55	-0.00002	0.00113
11.03	-0.00004	0.00174
12.61	-0.00006	0.00261
14.08	-0.00007	0.00342

Spostamenti traverso (Combinazione n° 74)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00007	0.00361
1.93	0.00005	0.00450
3.49	0.00004	0.00554
4.96	0.00002	0.00631
6.58	0.00001	0.00677
7.98	-0.00001	0.00677
9.59	-0.00002	0.00631
11.06	-0.00004	0.00553
12.63	-0.00005	0.00450
14.08	-0.00007	0.00360

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 74)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00007	0.00342
1.53	-0.00023	0.00345
2.41	-0.00036	0.00347
3.28	-0.00040	0.00349
4.16	-0.00041	0.00351
5.14	-0.00043	0.00353
6.02	-0.00044	0.00355
6.89	-0.00040	0.00357
7.77	-0.00026	0.00359
8.65	0.00007	0.00361

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 74)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	-0.00007	0.00342
1.53	0.00023	0.00345
2.41	0.00036	0.00347
3.28	0.00040	0.00349
4.16	0.00041	0.00351
5.14	0.00043	0.00353
6.02	0.00044	0.00355
6.89	0.00040	0.00357
7.77	0.00026	0.00359
8.65	-0.00007	0.00360

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 75)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00015	0.00380
1.94	0.00014	0.00289
3.52	0.00012	0.00191
5.00	0.00011	0.00122
6.48	0.00009	0.00083
8.07	0.00007	0.00077
9.55	0.00006	0.00104

Relazione di calcolo monolite

11.03	0.00004	0.00159
12.61	0.00002	0.00237
14.08	0.00001	0.00310

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 75)

X [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.48	0.00007	0.00400
1.93	0.00005	0.00501
3.49	0.00004	0.00616
4.96	0.00002	0.00698
6.58	0.00000	0.00738
7.98	-0.00001	0.00722
9.59	-0.00003	0.00651
11.06	-0.00004	0.00549
12.63	-0.00006	0.00427
14.08	-0.00008	0.00326

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 75)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00015	0.00380
1.53	-0.00020	0.00382
2.41	-0.00037	0.00385
3.28	-0.00044	0.00387
4.16	-0.00047	0.00389
5.14	-0.00050	0.00392
6.02	-0.00051	0.00394
6.89	-0.00047	0.00396
7.77	-0.00031	0.00398
8.65	0.00007	0.00400

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 75)

Y [m]	u _x [m]	u _y [m]
0.65	0.00001	0.00310
1.53	0.00028	0.00312
2.41	0.00038	0.00314
3.28	0.00042	0.00316
4.16	0.00044	0.00318
5.14	0.00046	0.00320
6.02	0.00048	0.00321
6.89	0.00044	0.00323
7.77	0.00029	0.00325
8.65	-0.00008	0.00326

SollecitazioniSollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-922.7979	-823.2131	474.8101
1.94	35.7024	-477.8336	474.8101
3.52	593.6078	-228.5079	474.8101
5.00	832.8580	-94.4851	474.8101
6.48	921.3604	-22.8933	474.8101
8.07	921.3604	30.8615	474.8101
9.55	832.8580	105.3873	474.8101
11.03	593.6078	244.8905	474.8101
12.61	35.7024	501.9821	474.8101
14.08	-922.7979	823.2131	474.8101

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-929.4494	581.7984	381.1652
1.93	-174.3552	457.4711	381.1652
3.49	436.8110	323.5719	381.1652
4.96	819.4260	198.0575	381.1652
6.58	1027.7033	59.8910	381.1652
7.98	1027.7033	-59.8910	381.1652
9.59	818.6331	-198.3997	381.1652
11.06	434.1791	-324.2671	381.1652
12.63	-175.7852	-457.7385	381.1652

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

14.08 -929.4494 -581.7984 381.1652

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-922.7979	480.7562	838.2984
1.53	-544.0266	377.2092	810.1460
2.41	-261.8640	260.9872	781.9935
3.28	-82.1201	144.3605	753.8411
4.16	-2.6857	32.5920	725.6887
5.14	-26.0590	-84.4220	694.4082
6.02	-141.5536	-182.7813	666.2557
6.89	-339.6723	-271.6143	638.1033
7.77	-609.3338	-342.7516	609.9509
8.65	-929.4494	-381.1652	581.7984

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-922.7979	-480.7562	838.2984
1.53	-544.0266	-377.2092	810.1460
2.41	-261.8640	-260.9872	781.9935
3.28	-82.1201	-144.3605	753.8411
4.16	-2.6857	-32.5920	725.6887
5.14	-26.0590	84.4220	694.4082
6.02	-141.5536	182.7813	666.2557
6.89	-339.6723	271.6143	638.1033
7.77	-609.3338	342.7516	609.9509
8.65	-929.4494	381.1652	581.7984

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-723.9676	-627.4088	392.1292
1.94	8.4622	-366.6528	392.1292
3.52	438.1105	-177.1331	392.1292
5.00	624.3742	-74.2216	392.1292
6.48	694.1257	-18.2781	392.1292
8.07	694.1257	24.3603	392.1292
9.55	624.3742	82.5135	392.1292
11.03	438.1105	189.5426	392.1292
12.61	8.4622	384.8686	392.1292
14.08	-723.9676	627.4088	392.1292

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-728.0420	448.7373	308.0855
1.93	-145.6427	352.8445	308.0855
3.49	325.7457	249.5689	308.0855
4.96	620.8542	152.7604	308.0855
6.58	781.4971	46.1935	308.0855
7.98	781.4971	-46.1935	308.0855
9.59	620.2426	-153.0244	308.0855
11.06	323.7158	-250.1051	308.0855
12.63	-146.7457	-353.0507	308.0855
14.08	-728.0420	-448.7373	308.0855

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-723.9676	397.0399	638.7373
1.53	-413.6750	306.7116	617.8836
2.41	-185.9103	209.3922	597.0300
3.28	-42.8852	114.1026	576.1763
4.16	18.8591	24.3011	555.3227
5.14	-1.7057	-68.7191	532.1519
6.02	-95.1135	-146.6660	511.2983
6.89	-254.0617	-217.4224	490.4446
7.77	-470.2905	-275.0330	469.5910
8.65	-728.0420	-308.0855	448.7373

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-723.9676	-397.0399	638.7373

Relazione di calcolo monolite

1.53	-413.6750	-306.7116	617.8836
2.41	-185.9103	-209.3922	597.0300
3.28	-42.8852	-114.1026	576.1763
4.16	18.8591	-24.3011	555.3227
5.14	-1.7057	68.7191	532.1519
6.02	-95.1135	146.6660	511.2983
6.89	-254.0617	217.4224	490.4446
7.77	-470.2905	275.0330	469.5910
8.65	-728.0420	308.0855	448.7373

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1323.3276	-1245.7268	619.0766
1.94	114.8121	-708.8851	619.0766
3.52	928.3436	-323.9688	619.0766
5.00	1254.4523	-119.1295	619.0766
6.48	1352.4410	-13.1697	619.0766
8.07	1322.1896	59.4432	619.0766
9.55	1178.1261	155.3757	619.0766
11.03	838.7907	337.5870	619.0766
12.61	77.8753	678.8989	619.0766
14.08	-1216.5779	1111.1216	619.0766

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1475.4839	1011.6011	587.7037
1.93	-181.7858	775.1448	587.7037
3.49	838.1991	528.3504	587.7037
4.96	1443.6010	297.0103	587.7037
6.58	1705.5717	24.9320	587.7037
7.98	1622.9892	-142.9070	587.7037
9.59	1234.5457	-336.9860	587.7037
11.06	609.0694	-513.3518	587.7037
12.63	-337.6355	-700.3724	587.7037
14.08	-1479.2047	-874.2057	587.7037

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1323.3276	632.5938	1268.1011
1.53	-817.1224	512.4483	1239.9486
2.41	-428.4770	364.0102	1211.7962
3.28	-174.6732	205.5548	1183.6437
4.16	-60.2836	46.4204	1155.4913
5.14	-95.3108	-126.8464	1124.2108
6.02	-268.8301	-276.8457	1096.0584
6.89	-569.6892	-414.9020	1067.9059
7.77	-982.5948	-526.8602	1039.7535
8.65	-1475.4839	-587.6997	1011.6011

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1216.5779	-621.0650	1130.7057
1.53	-724.1380	-492.0604	1102.5533
2.41	-355.0492	-340.4927	1074.4009
3.28	-121.7002	-183.2131	1046.2484
4.16	-25.7171	-27.5450	1018.0960
5.14	-77.0948	140.8534	986.8155
6.02	-261.2140	286.4623	958.6631
6.89	-568.9637	420.5461	930.5106
7.77	-985.4815	529.0727	902.3582
8.65	-1479.2047	587.7077	874.2057

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1074.0753	-991.6789	522.4150
1.94	72.3301	-566.4210	522.4150
3.52	723.3990	-260.1126	522.4150
5.00	985.4503	-95.9629	522.4150
6.48	1063.8979	-10.0623	522.4150
8.07	1037.7881	49.2296	522.4150
9.55	919.5632	126.1594	522.4150

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

11.03	646.0555	270.1772	522.4150
12.61	40.3019	537.9661	522.4150
14.08	-982.2432	875.6290	522.4150

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1201.9758	819.2630	491.5385
1.93	-155.2540	626.7072	491.5385
3.49	668.5740	426.1082	491.5385
4.96	1155.7491	238.0707	491.5385
6.58	1362.6894	16.0627	491.5385
7.98	1291.5062	-117.7529	491.5385
9.59	975.6295	-272.4891	491.5385
11.06	471.3338	-413.1030	491.5385
12.63	-289.4116	-562.2117	491.5385
14.08	-1205.0998	-700.8064	491.5385

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1074.0753	533.9114	1009.2630
1.53	-649.6080	427.3239	988.4093
2.41	-327.2000	300.8003	967.5557
3.28	-118.5978	168.3680	946.7020
4.16	-25.8353	36.8911	925.8483
5.14	-56.2736	-105.4578	902.6776
6.02	-200.2655	-228.7621	881.8239
6.89	-449.1692	-343.0391	860.9703
7.77	-791.3619	-437.2967	840.1166
8.65	-1201.9758	-491.5374	819.2630

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-982.2432	-524.0032	890.8064
1.53	-569.5274	-409.8783	869.9528
2.41	-263.8945	-280.5975	849.0991
3.28	-72.8871	-149.1369	828.2454
4.16	4.0162	-20.6228	807.3918
5.14	-40.5264	117.5399	784.2211
6.02	-193.6676	237.0551	763.3674
6.89	-448.5143	347.8912	742.5137
7.77	-793.8051	439.1631	721.6601
8.65	-1205.0998	491.5397	700.8064

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1274.3033	-1192.2595	622.2187
1.94	107.0154	-685.2432	622.2187
3.52	901.2197	-322.9945	622.2187
5.00	1235.8862	-131.3360	622.2187
6.48	1357.2160	-31.8227	622.2187
8.07	1357.2787	41.0370	622.2187
9.55	1236.0445	144.9039	622.2187
11.03	901.4062	344.7312	622.2187
12.61	107.0943	718.6641	622.2187
14.08	-1274.5197	1192.5364	622.2187

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1591.4601	957.0225	624.5264
1.93	-326.6235	783.8280	624.5264
3.49	754.1086	597.2993	624.5264
4.96	1474.7308	365.1797	624.5264
6.58	1858.8289	110.5202	624.5264
7.98	1859.0150	-110.2543	624.5264
9.59	1473.8853	-365.5447	624.5264
11.06	750.0511	-598.5537	624.5264
12.63	-328.7189	-784.4847	624.5264
14.08	-1591.5166	-957.3052	624.5264

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Relazione di calcolo monolite

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1274.3033	629.9993	1213.5225
1.53	-772.1680	504.9251	1185.3700
2.41	-391.7326	352.6915	1157.2176
3.28	-149.0763	191.2366	1129.0651
4.16	-48.4863	28.9072	1100.9127
5.14	-102.4952	-148.8302	1069.6322
6.02	-297.2053	-303.7314	1041.4798
6.89	-623.7127	-446.9024	1013.3273
7.77	-1066.4315	-562.8041	985.1749
8.65	-1591.4601	-624.5264	957.0225

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1274.5197	-630.0224	1213.8052
1.53	-772.3579	-504.9639	1185.6527
2.41	-391.8860	-352.7345	1157.5003
3.28	-149.1934	-191.2747	1129.3479
4.16	-48.5735	-28.9355	1101.1954
5.14	-102.5602	148.8143	1069.9149
6.02	-297.2604	303.7256	1041.7625
6.89	-623.7655	446.9034	1013.6101
7.77	-1066.4864	562.8072	985.4576
8.65	-1591.5166	624.5264	957.3052

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1031.9437	-945.5811	525.1373
1.94	65.4853	-546.0540	525.1373
3.52	699.9220	-259.2945	525.1373
5.00	969.3841	-106.5085	525.1373
6.48	1067.9860	-26.1633	525.1373
8.07	1068.0400	33.3441	525.1373
9.55	969.5206	117.1166	525.1373
11.03	700.0827	276.3241	525.1373
12.61	65.5534	572.2414	525.1373
14.08	-1032.1302	945.8198	525.1373

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1301.9368	772.2063	523.3400
1.93	-280.1045	634.1866	523.3400
3.49	596.0821	485.5408	523.3400
4.96	1182.5760	296.8314	523.3400
6.58	1494.7886	89.8394	523.3400
7.98	1494.9490	-89.6102	523.3400
9.59	1181.9192	-297.1149	523.3400
11.06	592.8231	-486.5591	523.3400
12.63	-281.7811	-634.7285	523.3400
14.08	-1301.9855	-772.4500	523.3400

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1031.9437	531.7038	962.2063
1.53	-610.9017	420.9362	941.3526
2.41	-295.5060	291.0996	920.4990
3.28	-96.4802	156.0517	899.6453
4.16	-15.6021	21.8010	878.7917
5.14	-62.4067	-124.4137	855.6209
6.02	-224.6760	-251.9480	834.7673
6.89	-495.7017	-370.6339	813.9136
7.77	-863.6055	-468.2880	793.0600
8.65	-1301.9368	-523.3400	772.2063

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1032.1302	-531.7236	962.4500
1.53	-611.0654	-420.9697	941.5964
2.41	-295.6382	-291.1366	920.7427
3.28	-96.5810	-156.0845	899.8890
4.16	-15.6773	-21.8255	879.0354

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5.14	-62.4627	124.4000	855.8647
6.02	-224.7235	251.9429	835.0110
6.89	-495.7472	370.6348	814.1573
7.77	-863.6528	468.2906	793.3037
8.65	-1301.9855	523.3401	772.4500

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1216.5779	-1111.1216	619.0766
1.94	77.8753	-648.1170	619.0766
3.52	838.7907	-317.3949	619.0766
5.00	1178.1261	-142.5596	619.0766
6.48	1322.1896	-50.3965	619.0766
8.07	1352.4410	22.6921	619.0766
9.55	1254.4523	133.4034	619.0766
11.03	928.3436	346.8293	619.0766
12.61	114.8121	743.9136	619.0766
14.08	-1323.3276	1245.7268	619.0766

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1479.2047	874.2057	587.7037
1.93	-335.4475	699.9978	587.7037
3.49	613.2364	512.3777	587.7037
4.96	1235.8927	336.5064	587.7037
6.58	1622.9892	142.9070	587.7037
7.98	1705.5717	-24.9320	587.7037
9.59	1442.4117	-297.6411	587.7037
11.06	833.9011	-529.6317	587.7037
12.63	-184.2089	-775.6376	587.7037
14.08	-1475.4839	-1011.6011	587.7037

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1216.5779	621.0650	1130.7057
1.53	-724.1380	492.0604	1102.5533
2.41	-355.0492	340.4927	1074.4009
3.28	-121.7002	183.2131	1046.2484
4.16	-25.7171	27.5450	1018.0960
5.14	-77.0948	-140.8534	986.8155
6.02	-261.2140	-286.4623	958.6631
6.89	-568.9637	-420.5461	930.5106
7.77	-985.4815	-529.0727	902.3582
8.65	-1479.2047	-587.7077	874.2057

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1323.3276	-632.5938	1268.1011
1.53	-817.1224	-512.4483	1239.9486
2.41	-428.4770	-364.0102	1211.7962
3.28	-174.6732	-205.5548	1183.6437
4.16	-60.2836	-46.4204	1155.4913
5.14	-95.3108	126.8464	1124.2108
6.02	-268.8301	276.8457	1096.0584
6.89	-569.6892	414.9020	1067.9059
7.77	-982.5948	526.8602	1039.7535
8.65	-1475.4839	587.6997	1011.6011

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-982.2432	-875.6290	522.4150
1.94	40.3019	-514.0542	522.4150
3.52	646.0555	-254.4795	522.4150
5.00	919.5632	-116.1997	522.4150
6.48	1037.7881	-42.1935	522.4150
8.07	1063.8979	17.5085	522.4150
9.55	985.4503	107.1796	522.4150
11.03	723.3990	278.1112	522.4150
12.61	72.3301	593.9952	522.4150
14.08	-1074.0753	991.6789	522.4150

Relazione di calcolo monolite**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1205.0998	700.8064	491.5385
1.93	-287.6552	561.9130	491.5385
3.49	474.6872	412.3264	491.5385
4.96	976.7187	272.1068	491.5385
6.58	1291.5062	117.7529	491.5385
7.98	1362.6894	-16.0627	491.5385
9.59	1154.7958	-238.5834	491.5385
11.06	665.1077	-427.1497	491.5385
12.63	-157.2131	-627.1078	491.5385
14.08	-1201.9758	-819.2630	491.5385

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-982.2432	524.0032	890.8064
1.53	-569.5274	409.8783	869.9528
2.41	-263.8945	280.5975	849.0991
3.28	-72.8871	149.1369	828.2454
4.16	4.0162	20.6228	807.3918
5.14	-40.5264	-117.5399	784.2211
6.02	-193.6676	-237.0551	763.3674
6.89	-448.5143	-347.8912	742.5137
7.77	-793.8051	-439.1631	721.6601
8.65	-1205.0998	-491.5397	700.8064

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1074.0753	-533.9114	1009.2630
1.53	-649.6080	-427.3239	988.4093
2.41	-327.2000	-300.8003	967.5557
3.28	-118.5978	-168.3680	946.7020
4.16	-25.8353	-36.8911	925.8483
5.14	-56.2736	105.4578	902.6776
6.02	-200.2655	228.7621	881.8239
6.89	-449.1692	343.0391	860.9703
7.77	-791.3619	437.2967	840.1166
8.65	-1201.9758	491.5374	819.2630

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1122.4511	-977.2874	617.3255
1.94	23.7736	-579.6714	617.3255
3.52	712.8088	-293.5399	617.3255
5.00	1033.9050	-140.5844	617.3255
6.48	1182.4587	-57.4542	617.3255
8.07	1226.4488	12.7273	617.3255
9.55	1144.8655	120.5079	617.3255
11.03	842.8902	325.2149	617.3255
12.61	77.0729	701.5762	617.3255
14.08	-1278.5222	1173.3759	617.3255

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1359.7838	737.8389	570.8571
1.93	-396.2780	599.8342	570.8571
3.49	437.6864	465.9350	570.8571
4.96	1029.1481	340.4206	570.8571
6.58	1464.8959	184.6076	570.8571
7.98	1576.6606	-24.9438	570.8571
9.59	1340.1428	-267.2563	570.8571
11.06	785.0069	-487.4535	570.8571
12.63	-157.5506	-720.9535	570.8571
14.08	-1360.2837	-937.9888	570.8571

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1122.4511	615.9399	994.3389
1.53	-639.0405	478.2759	966.1865
2.41	-283.3250	325.8947	938.0341

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

3.28	-61.8193	173.1256	909.8816
4.16	27.6731	25.1760	881.7292
5.14	-22.1501	-133.1022	850.4487
6.02	-196.4917	-270.1366	822.2963
6.89	-487.7683	-398.1772	794.1438
7.77	-884.2367	-505.5900	765.9914
8.65	-1359.7838	-570.8593	737.8389

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1278.5222	-634.1728	1194.4888
1.53	-774.5923	-508.2022	1166.3364
2.41	-390.4748	-359.9434	1138.1839
3.28	-139.6254	-205.0677	1110.0315
4.16	-24.0985	-51.7321	1081.8790
5.14	-51.2737	113.9021	1050.5986
6.02	-211.3848	257.3976	1022.4461
6.89	-493.7947	391.0192	994.2937
7.77	-885.8410	502.8090	966.1412
8.65	-1360.2837	570.8549	937.9888

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-905.3827	-760.2863	526.1520
1.94	-10.1817	-455.5704	526.1520
3.52	534.5435	-234.5257	526.1520
5.00	793.1405	-114.9428	526.1520
6.48	915.7078	-48.4360	526.1520
8.07	953.6548	9.1057	526.1520
9.55	888.8673	96.5312	526.1520
11.03	646.8000	260.0963	526.1520
12.61	35.9261	557.9963	526.1520
14.08	-1039.7477	929.3259	526.1520

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1104.9589	583.2556	481.7487
1.93	-342.8936	475.5719	481.7487
3.49	320.5633	372.2963	481.7487
4.96	795.7128	275.4879	481.7487
6.58	1152.4520	153.7084	481.7487
7.98	1248.8017	-16.0660	481.7487
9.59	1063.8866	-212.3829	481.7487
11.06	620.2211	-390.7824	481.7487
12.63	-136.9576	-579.9596	481.7487
14.08	-1105.3814	-755.7974	481.7487

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-905.3827	524.7605	773.2556
1.53	-496.6423	401.5576	752.4020
2.41	-200.0142	270.3025	731.5483
3.28	-17.6845	141.7670	710.6946
4.16	54.4023	19.1594	689.8410
5.14	11.3486	-111.0156	666.6702
6.02	-133.8617	-223.8755	645.8166
6.89	-375.7260	-330.4511	624.9629
7.77	-705.9038	-422.0327	604.1093
8.65	-1104.9589	-481.7504	583.2556

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1039.7477	-540.7217	945.7974
1.53	-613.3917	-427.2070	924.9437
2.41	-292.3935	-299.5720	904.0900
3.28	-84.8305	-169.2702	883.2364
4.16	9.6748	-42.0542	862.3827
5.14	-13.8532	94.4377	839.2120
6.02	-146.7781	212.8550	818.3583
6.89	-380.9724	324.2350	797.5047
7.77	-707.3077	419.5874	776.6510

Relazione di calcolo monolite

8.65	-1105.3814	481.7469	755.7974
------	------------	----------	----------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1208.1554	-1070.9065	617.0490
1.94	38.8031	-622.8761	617.0490
3.52	765.9334	-298.9067	617.0490
5.00	1078.5374	-124.3366	617.0490
6.48	1194.4784	-30.6922	617.0490
8.07	1194.4163	39.8676	617.0490
9.55	1078.3806	137.2862	617.0490
11.03	765.7489	318.8941	617.0490
12.61	38.7253	652.8007	617.0490
14.08	-1207.9402	1070.6318	617.0490

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1226.0654	833.3442	528.3648
1.93	-171.8001	617.6876	528.3648
3.49	613.1378	385.4278	528.3648
4.96	1026.1036	197.8750	528.3648
6.58	1234.0864	59.7086	528.3648
7.98	1233.8309	-60.0735	528.3648
9.59	1024.4653	-198.5822	528.3648
11.06	609.2426	-386.3659	528.3648
12.63	-174.0669	-617.8771	528.3648
14.08	-1225.9991	-833.0638	528.3648

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1208.1554	624.7883	1089.8442
1.53	-713.9959	494.3349	1061.6918
2.41	-342.5254	345.8152	1033.5394
3.28	-102.6337	195.3097	1005.3869
4.16	7.1362	49.6161	977.2345
5.14	-17.4095	-105.0216	945.9540
6.02	-165.4392	-237.5220	917.8015
6.89	-426.1256	-360.4654	889.6491
7.77	-787.7677	-463.7776	861.4967
8.65	-1226.0654	-528.3649	833.3442

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1207.9402	-624.7645	1089.5638
1.53	-713.8074	-494.2962	1061.4114
2.41	-342.3730	-345.7730	1033.2589
3.28	-102.5165	-195.2731	1005.1065
4.16	7.2251	-49.5897	976.9541
5.14	-17.3407	105.0352	945.6736
6.02	-165.3781	237.5255	917.5211
6.89	-426.0647	360.4624	889.3687
7.77	-787.7032	463.7736	861.2163
8.65	-1225.9991	528.3647	833.0638

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-979.2243	-840.9915	525.8347
1.94	2.8117	-492.8104	525.8347
3.52	580.3666	-239.1439	525.8347
5.00	831.6288	-100.9254	525.8347
6.48	926.0637	-25.3516	525.8347
8.07	926.0102	32.5201	525.8347
9.55	831.4936	111.0163	525.8347
11.03	580.2076	254.6693	525.8347
12.61	2.7448	515.9648	525.8347
14.08	-979.0386	840.7547	525.8347

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-989.7185	665.5871	445.1866

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

1.93	-149.4131	490.9622	445.1866
3.49	471.7785	302.8929	445.1866
4.96	793.0515	152.6031	445.1866
6.58	953.4404	46.0363	445.1866
7.98	953.2202	-46.3508	445.1866
9.59	791.7110	-153.1817	445.1866
11.06	468.6595	-303.6385	445.1866
12.63	-151.2375	-491.1012	445.1866
14.08	-989.6613	-665.3454	445.1866

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-979.2243	532.4302	855.5871
1.53	-561.2340	415.3907	834.7335
2.41	-251.0353	287.4760	813.8798
3.28	-52.8584	160.9000	793.0262
4.16	36.7120	40.2414	772.1725
5.14	15.4547	-86.7957	749.0018
6.02	-107.0702	-195.7524	728.1481
6.89	-322.5680	-297.9449	707.2944
7.77	-622.7396	-386.0089	686.4408
8.65	-989.7185	-445.1867	665.5871

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-979.0386	-532.4095	855.3454
1.53	-561.0714	-415.3572	834.4917
2.41	-250.9039	-287.4396	813.6381
3.28	-52.7574	-160.8684	792.7844
4.16	36.7886	-40.2186	771.9308
5.14	15.5140	86.8074	748.7600
6.02	-107.0176	195.7555	727.9064
6.89	-322.5155	297.9423	707.0527
7.77	-622.6840	386.0054	686.1991
8.65	-989.6613	445.1866	665.3454

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1278.5222	-1173.3759	617.3255
1.94	77.0729	-668.2643	617.3255
3.52	842.8902	-303.2125	617.3255
5.00	1144.8655	-106.5533	617.3255
6.48	1226.4488	-3.3238	617.3255
8.07	1182.4587	66.1646	617.3255
9.55	1033.9050	152.4152	617.3255
11.03	712.8088	311.6559	617.3255
12.61	23.7736	606.8000	617.3255
14.08	-1122.4511	977.2874	617.3255

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1360.2837	937.9888	570.8571
1.93	-155.2983	720.4858	570.8571
3.49	788.9625	486.2373	570.8571
4.96	1341.2107	266.6575	570.8571
6.58	1576.6606	24.9438	570.8571
7.98	1464.8959	-184.6076	570.8571
9.59	1027.7857	-340.7628	570.8571
11.06	433.8978	-466.6302	570.8571
12.63	-398.1529	-600.1016	570.8571
14.08	-1359.7838	-737.8389	570.8571

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1278.5222	634.1728	1194.4888
1.53	-774.5923	508.2022	1166.3364
2.41	-390.4748	359.9434	1138.1839
3.28	-139.6254	205.0677	1110.0315
4.16	-24.0985	51.7321	1081.8790
5.14	-51.2737	-113.9021	1050.5986
6.02	-211.3848	-257.3976	1022.4461

Relazione di calcolo monolite

6.89	-493.7947	-391.0192	994.2937
7.77	-885.8410	-502.8090	966.1412
8.65	-1360.2837	-570.8549	937.9888

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1122.4511	-615.9399	994.3389
1.53	-639.0405	-478.2759	966.1865
2.41	-283.3250	-325.8947	938.0341
3.28	-61.8193	-173.1256	909.8816
4.16	27.6731	-25.1760	881.7292
5.14	-22.1501	133.1022	850.4487
6.02	-196.4917	270.1366	822.2963
6.89	-487.7683	398.1772	794.1438
7.77	-884.2367	505.5900	765.9914
8.65	-1359.7838	570.8593	737.8389

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1039.7477	-929.3259	526.1520
1.94	35.9261	-531.9211	526.1520
3.52	646.8000	-242.8336	526.1520
5.00	888.8673	-85.5742	526.1520
6.48	953.6548	-1.7408	526.1520
8.07	915.7078	55.2035	526.1520
9.55	793.1405	124.0691	526.1520
11.03	534.5435	248.4377	526.1520
12.61	-10.1817	476.3141	526.1520
14.08	-905.3827	760.2863	526.1520

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1105.3814	755.7974	481.7487
1.93	-135.1459	579.5806	481.7487
3.49	623.3922	389.7971	481.7487
4.96	1064.7352	211.8978	481.7487
6.58	1248.8017	16.0660	481.7487
7.98	1152.4520	-153.7084	481.7487
9.59	794.6104	-275.7518	481.7487
11.06	317.5362	-372.8325	481.7487
12.63	-344.3801	-475.7781	481.7487
14.08	-1104.9589	-583.2556	481.7487

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-1039.7477	540.7217	945.7974
1.53	-613.3917	427.2070	924.9437
2.41	-292.3935	299.5720	904.0900
3.28	-84.8305	169.2702	883.2364
4.16	9.6748	42.0542	862.3827
5.14	-13.8532	-94.4377	839.2120
6.02	-146.7781	-212.8550	818.3583
6.89	-380.9724	-324.2350	797.5047
7.77	-707.3077	-419.5874	776.6510
8.65	-1105.3814	-481.7469	755.7974

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-905.3827	-524.7605	773.2556
1.53	-496.6423	-401.5576	752.4020
2.41	-200.0142	-270.3025	731.5483
3.28	-17.6845	-141.7670	710.6946
4.16	54.4023	-19.1594	689.8410
5.14	11.3486	111.0156	666.6702
6.02	-133.8617	223.8755	645.8166
6.89	-375.7260	330.4511	624.9629
7.77	-705.9038	422.0327	604.1093
8.65	-1104.9589	481.7504	583.2556

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-720.7786	-631.0011	373.3123
1.94	14.6874	-367.3842	379.0922
3.52	443.6756	-175.7771	385.3379
5.00	626.8224	-71.5661	391.1933
6.48	691.8534	-14.7714	397.0487
8.07	685.7735	28.2726	403.2945
9.55	610.2113	86.0652	409.1499
11.03	419.4593	191.4770	415.0053
12.61	-10.8240	382.8217	421.2511
14.08	-736.2504	619.4278	427.0309

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-725.0226	463.8931	317.8480
1.93	-126.1477	361.2162	323.1461
3.49	353.4744	251.7194	328.8522
4.96	647.4600	149.0792	334.2010
6.58	795.3139	33.6902	340.0889
7.98	779.0246	-56.9608	345.1934
9.59	601.9642	-161.7841	351.0959
11.06	293.8926	-257.0405	356.4597
12.63	-185.8792	-358.0516	362.1475
14.08	-773.1232	-451.9401	367.4343

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-720.7786	395.4920	642.3472
1.53	-416.3728	298.8485	622.7608
2.41	-194.5663	206.1020	603.1744
3.28	-53.7481	114.4182	583.5879
4.16	8.4049	27.0239	564.0015
5.14	-9.7440	-64.3122	542.2388
6.02	-99.8861	-141.3104	522.6524
6.89	-254.9294	-211.4412	503.0659
7.77	-466.8719	-269.1902	483.4795
8.65	-725.0226	-317.8480	463.8931

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-736.2504	-414.8741	630.3943
1.53	-411.0934	-320.3403	610.8079
2.41	-172.1910	-219.1548	591.2214
3.28	-21.3090	-120.3535	571.6350
4.16	45.1116	-26.8084	552.0486
5.14	25.3804	71.6033	530.2859
6.02	-72.5991	156.4621	510.6994
6.89	-243.2782	236.9074	491.1130
7.77	-481.0671	307.5020	471.5266
8.65	-773.1232	354.0424	451.9401

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-743.3664	-631.0758	407.0233
1.94	-5.6749	-370.0978	412.8031
3.52	428.2280	-178.9937	419.0489
5.00	615.6568	-73.9128	424.9043
6.48	683.1543	-15.5803	430.7597
8.07	676.9731	29.3250	437.0055
9.55	598.7431	88.6407	442.8609
11.03	403.4825	194.8760	448.7163
12.61	-31.9768	385.5967	454.9621
14.08	-759.8417	619.6222	460.7419

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-736.4563	463.8346	333.1863
1.93	-137.6663	361.1577	338.4844
3.49	341.8642	251.6609	344.1905
4.96	635.7641	149.0207	349.5393
6.58	783.5236	33.6317	355.4272

Relazione di calcolo monolite

7.98	767.1523	-57.0193	360.5317
9.59	589.9973	-161.8426	366.4342
11.06	281.8396	-257.0990	371.7980
12.63	-198.0234	-358.1101	377.4859
14.08	-785.3522	-451.9986	382.7726

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-743.3664	429.9332	642.2887
1.53	-414.7973	319.6394	622.7023
2.41	-179.9604	216.3468	603.1159
3.28	-33.3341	118.3439	583.5294
4.16	29.9757	26.6598	563.9430
5.14	9.4830	-67.8914	542.1803
6.02	-85.0631	-147.1096	522.5939
6.89	-246.3423	-219.3930	503.0075
7.77	-466.5531	-280.4278	483.4210
8.65	-736.4563	-333.1863	463.8346

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-759.8417	-448.6991	630.4528
1.53	-410.7767	-341.5777	610.8663
2.41	-157.7982	-230.7815	591.2799
3.28	-0.1293	-125.0814	571.6935
4.16	67.9559	-26.7596	552.1071
5.14	45.9757	75.3412	530.3443
6.02	-56.7086	162.8335	510.7579
6.89	-234.2961	245.8731	491.1715
7.77	-481.3317	319.4142	471.5851
8.65	-785.3522	369.3766	451.9986

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-714.1500	-623.6352	373.4068
1.94	13.5000	-364.1426	379.1866
3.52	439.8566	-175.6661	385.4324
5.00	624.2195	-73.2746	391.2878
6.48	692.5082	-17.3713	397.1432
8.07	690.6551	25.7027	403.3890
9.55	618.2911	84.5852	409.2444
11.03	428.2418	192.4248	415.0998
12.61	-6.5919	388.2760	421.3456
14.08	-744.0090	630.6479	427.1254

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-741.0764	456.3734	322.9760
1.93	-146.1701	362.4223	328.2742
3.49	341.8440	261.2380	333.9803
4.96	651.7345	158.4903	339.3290
6.58	816.4472	45.5039	345.2170
7.98	811.5859	-52.4485	350.3215
9.59	634.9962	-165.7148	356.2240
11.06	313.3704	-268.7841	361.5878
12.63	-184.6041	-369.6449	367.2756
14.08	-788.5571	-463.3937	372.5624

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-714.1500	394.7164	634.8276
1.53	-410.4678	297.9759	615.2411
2.41	-189.5728	204.7670	595.6547
3.28	-50.1340	112.5742	576.0683
4.16	10.1979	24.6633	556.4818
5.14	-10.5477	-67.3559	534.7191
6.02	-103.6445	-145.0805	515.1327
6.89	-262.2998	-215.9636	495.5463
7.77	-478.4655	-274.2213	475.9598
8.65	-741.0764	-322.9760	456.3734

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-744.0090	-415.8410	641.8479
1.53	-417.6852	-321.9693	622.2614
2.41	-177.3189	-220.7566	602.6750
3.28	-25.2045	-121.4264	583.0886
4.16	41.8354	-26.9949	563.5021
5.14	21.7511	72.6810	541.7394
6.02	-77.6631	158.8061	522.1530
6.89	-250.8909	240.4914	502.5666
7.77	-492.2434	312.0894	482.9801
8.65	-788.5571	359.0702	463.3937

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-736.7119	-623.7096	407.0247
1.94	-6.8393	-366.8531	412.8045
3.52	424.4267	-178.8796	419.0502
5.00	613.0683	-75.6204	424.9057
6.48	683.8242	-18.1824	430.7611
8.07	681.8762	26.7489	437.0068
9.55	606.8560	87.1513	442.8622
11.03	412.3131	195.8130	448.7177
12.61	-27.6806	391.0427	454.9634
14.08	-767.5294	630.8421	460.7432

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-752.4928	456.3147	338.2826
1.93	-157.6719	362.3636	343.5808
3.49	330.2504	261.1792	349.2869
4.96	640.0547	158.4316	354.6357
6.58	804.6725	45.4452	360.5236
7.98	799.7290	-52.5073	365.6281
9.59	623.0442	-165.7736	371.5306
11.06	301.3320	-268.8428	376.8944
12.63	-196.7342	-369.7036	382.5822
14.08	-800.7723	-463.4525	387.8690

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-736.7119	429.0449	634.7688
1.53	-408.9708	318.6418	615.1824
2.41	-175.0668	215.1125	595.5960
3.28	-29.7463	116.5645	576.0095
4.16	31.7859	24.3323	556.4231
5.14	8.7144	-70.9319	534.6604
6.02	-88.7932	-150.8994	515.0740
6.89	-253.7105	-223.9557	495.4875
7.77	-478.1628	-285.4149	475.9011
8.65	-752.4928	-338.2826	456.3147

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-767.5294	-449.5902	641.9066
1.53	-417.3532	-343.1571	622.3202
2.41	-162.9456	-232.3542	602.7337
3.28	-4.0633	-126.1402	583.1473
4.16	64.6337	-26.9426	563.5609
5.14	42.3012	76.4141	541.7982
6.02	-61.8109	165.1669	522.2117
6.89	-241.9354	249.4410	502.6253
7.77	-492.5175	323.9789	483.0389
8.65	-800.7723	374.3737	463.4525

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-706.3388	-612.4272	372.6776
1.94	9.3275	-359.0341	378.4574
3.52	431.1247	-174.9210	384.7032

Relazione di calcolo monolite

5.00	616.1764	-74.8552	390.5586
6.48	687.6502	-19.9671	396.4140
8.07	690.0149	23.1384	402.6598
9.55	620.9066	82.9666	408.5152
11.03	432.0785	192.6874	414.3706
12.61	-5.3737	391.7477	420.6164
14.08	-750.5897	638.0011	426.3962

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-725.5327	444.9326	318.4149
1.93	-147.3530	350.8417	323.7131
3.49	322.4197	249.5068	329.4191
4.96	618.7715	154.5176	334.7679
6.58	783.8689	49.9532	340.6558
7.98	790.3477	-40.6978	345.7603
9.59	630.5526	-156.3667	351.6628
11.06	324.8073	-259.2954	357.0266
12.63	-164.8282	-368.4424	362.7145
14.08	-772.7350	-470.9006	368.0013

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-706.3388	393.1326	623.3867
1.53	-404.0721	296.3355	603.8003
2.41	-184.6273	203.1868	584.2139
3.28	-46.4018	111.5273	564.6274
4.16	13.3377	24.5184	545.0410
5.14	-7.0015	-66.2008	523.2783
6.02	-98.5774	-142.6060	503.6919
6.89	-254.5431	-212.1752	484.1054
7.77	-466.9516	-269.6036	464.5190
8.65	-725.5327	-318.4149	444.9326

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-750.5897	-415.9482	649.3548
1.53	-423.8018	-322.9423	629.7684
2.41	-182.3432	-222.2935	610.1819
3.28	-28.7010	-123.4041	590.5955
4.16	40.2507	-29.4258	571.0091
5.14	22.7990	69.6382	549.2464
6.02	-73.6905	155.1099	529.6599
6.89	-243.4064	236.1321	510.0735
7.77	-480.7177	307.2494	490.4871
8.65	-772.7350	354.2014	470.9006

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-728.9348	-612.4946	406.3078
1.94	-11.0497	-361.7462	412.0876
3.52	415.6634	-178.1405	418.3333
5.00	605.0038	-77.2082	424.1887
6.48	678.9555	-20.7853	430.0442
8.07	681.2356	24.1788	436.2899
9.55	609.4786	85.5286	442.1453
11.03	416.1616	196.0740	448.0007
12.61	-26.4507	394.5166	454.2465
14.08	-774.1050	638.2024	460.0263

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-736.9276	444.8665	333.8466
1.93	-158.8438	350.7756	339.1448
3.49	310.8255	249.4407	344.8508
4.96	607.0803	154.4515	350.1996
6.58	772.0710	49.8871	356.0875
7.98	778.4573	-40.7639	361.1920
9.59	618.5552	-156.4327	367.0945
11.06	312.7126	-259.3615	372.4583
12.63	-177.0260	-368.5085	378.1462

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

14.08 -785.0285 -470.9667 383.4330

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-728.9348	427.4805	623.3206
1.53	-402.5953	317.0136	603.7342
2.41	-170.1422	213.5103	584.1478
3.28	-26.0504	115.5074	564.5614
4.16	34.8863	24.1941	544.9749
5.14	12.2384	-69.7433	523.2122
6.02	-83.7075	-148.3595	503.6258
6.89	-245.8630	-220.0621	484.0394
7.77	-466.5206	-280.9152	464.4529
8.65	-736.9276	-333.8466	444.8665

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-774.1050	-449.7029	649.4209
1.53	-423.4580	-344.1386	629.8344
2.41	-167.9492	-233.9014	610.2480
3.28	-7.5293	-128.1282	590.6616
4.16	63.0882	-29.3810	571.0751
5.14	43.3936	73.3714	549.3124
6.02	-57.7979	161.4834	529.7260
6.89	-234.4279	245.1135	510.1396
7.77	-481.0061	319.1976	490.5532
8.65	-785.0285	369.5930	470.9667

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-694.4800	-593.9233	373.8964
1.94	0.8042	-349.7115	379.6762
3.52	412.9230	-171.7966	385.9220
5.00	595.6911	-74.7194	391.7774
6.48	667.9432	-21.0096	397.6328
8.07	672.2476	21.7826	403.8786
9.55	605.3196	81.2832	409.7340
11.03	419.6392	189.8523	415.5894
12.61	-11.4702	386.0500	421.8352
14.08	-745.4567	628.0783	427.6150

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-709.4308	426.0715	317.9674
1.93	-156.1886	336.9742	323.2655
3.49	297.6797	243.0491	328.9716
4.96	589.6527	155.0056	334.3204
6.58	761.3770	55.6532	340.2083
7.98	771.8084	-40.7512	345.3128
9.59	615.6041	-152.2275	351.2153
11.06	317.1446	-253.5295	356.5791
12.63	-162.1507	-360.9516	362.2669
14.08	-757.9200	-460.7990	367.5537

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-694.4800	394.2633	604.5257
1.53	-392.1605	295.3252	584.9393
2.41	-174.2346	201.3769	565.3528
3.28	-37.5416	110.2503	545.7664
4.16	21.3499	24.2760	526.1800
5.14	1.2675	-65.0361	504.4173
6.02	-88.9037	-140.2323	484.8308
6.89	-242.5198	-208.9505	465.2444
7.77	-452.1826	-267.0150	445.6580
8.65	-709.4308	-317.9674	426.0715

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-745.4567	-417.2856	639.2532

Relazione di calcolo monolite

1.53	-418.0286	-323.2672	619.6668
2.41	-176.5222	-222.3315	600.0803
3.28	-22.8607	-123.6926	580.4939
4.16	46.4798	-30.3127	560.9075
5.14	30.1670	67.9182	539.1448
6.02	-64.6195	152.7321	519.5583
6.89	-232.1758	233.4620	499.9719
7.77	-467.3170	304.9860	480.3855
8.65	-757.9200	353.3930	460.7990

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-766.1876	-677.9401	387.5002
1.94	23.3183	-393.7336	393.2800
3.52	482.5910	-187.7225	399.5258
5.00	678.0289	-76.1426	405.3812
6.48	747.3381	-15.7653	411.2366
8.07	741.3307	29.7343	417.4824
9.55	661.6318	91.2797	423.3378
11.03	458.7420	204.3876	429.1932
12.61	-1.6604	410.6284	435.4390
14.08	-781.0082	666.3091	441.2188

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-760.7023	488.7140	329.3593
1.93	-129.6089	380.7390	334.6575
3.49	376.1013	265.5361	340.3635
4.96	686.4328	157.5472	345.7123
6.58	843.2072	36.2702	351.6002
7.98	826.9566	-59.4853	356.7047
9.59	641.0317	-170.2111	362.6072
11.06	316.6176	-270.8313	367.9710
12.63	-189.1044	-377.5302	373.6589
14.08	-808.4254	-476.7056	378.9457

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-766.1876	409.6743	690.2599
1.53	-449.3291	313.0308	668.1390
2.41	-215.8442	217.6371	646.0181
3.28	-66.4237	121.9413	623.8972
4.16	0.6503	30.2039	601.7763
5.14	-16.5267	-65.9569	577.1976
6.02	-109.7346	-147.0423	555.0767
6.89	-271.2517	-220.7348	532.9558
7.77	-492.4441	-280.7019	510.8349
8.65	-760.7023	-329.3593	488.7140

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-781.0082	-429.4228	678.2514
1.53	-443.2914	-333.9094	656.1305
2.41	-193.4581	-229.9647	634.0096
3.28	-34.4805	-127.4729	611.8888
4.16	36.6138	-29.8505	589.7679
5.14	17.8338	73.1310	565.1891
6.02	-83.0230	161.8568	543.0682
6.89	-259.7901	245.6301	520.9473
7.77	-506.2440	318.5653	498.8265
8.65	-808.4254	365.8046	476.7056

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-788.6557	-678.0151	420.7719
1.94	3.0645	-396.4333	426.5517
3.52	467.2278	-190.9246	432.7974
5.00	666.9313	-78.4837	438.6528
6.48	738.7080	-16.5828	444.5083
8.07	732.6257	30.7607	450.7540
9.55	650.3083	93.8146	456.6094

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

11.03	442.9762	207.7390	462.4649
12.61	-22.5315	413.3662	468.7106
14.08	-804.2852	666.5007	474.4904

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-772.0645	488.6566	344.4990
1.93	-141.0546	380.6815	349.7972
3.49	364.5657	265.4786	355.5033
4.96	674.8129	157.4897	360.8521
6.58	831.4945	36.2128	366.7400
7.98	815.1635	-59.5427	371.8445
9.59	629.1455	-170.2686	377.7470
11.06	304.6468	-270.8888	383.1108
12.63	-201.1648	-377.5877	388.7986
14.08	-820.5691	-476.7630	394.0854

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-788.6557	443.5637	690.2024
1.53	-448.1184	333.2698	668.0815
2.41	-201.6086	228.2618	645.9606
3.28	-46.1017	126.1076	623.8397
4.16	22.2913	29.9581	601.7189
5.14	2.8332	-69.5340	577.1401
6.02	-94.8128	-152.9297	555.0192
6.89	-262.6753	-228.8556	532.8983
7.77	-492.2282	-291.7406	510.7774
8.65	-772.0645	-344.4990	488.6566

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-804.2852	-462.9101	678.3089
1.53	-442.9102	-354.9246	656.1880
2.41	-179.1585	-241.4602	634.0671
3.28	-13.4813	-132.1368	611.9462
4.16	59.2412	-29.7857	589.8253
5.14	38.2146	76.8461	565.2466
6.02	-67.3154	168.1759	543.1257
6.89	-250.9333	254.5125	521.0048
7.77	-506.5467	330.3568	498.8839
8.65	-820.5691	380.9773	476.7630

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-720.0672	-594.1066	410.5398
1.94	-22.1648	-352.8215	416.3196
3.52	395.5513	-175.4463	422.5654
5.00	583.1769	-77.3854	428.4208
6.48	658.2487	-21.9579	434.2762
8.07	662.5189	22.8999	440.5220
9.55	592.7121	84.0794	446.3774
11.03	402.1322	193.5441	452.2328
12.61	-34.5796	389.0310	458.4786
14.08	-771.1247	628.1938	464.2584

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-722.7764	426.1065	335.1322
1.93	-169.4834	337.0092	340.4303
3.49	284.4395	243.0841	346.1364
4.96	576.4639	155.0406	351.4852
6.58	748.2446	55.6882	357.3731
7.98	758.7250	-40.7163	362.4776
9.59	602.5773	-152.1925	368.3801
11.06	304.1692	-253.4946	373.7439
12.63	-175.0715	-360.9166	379.4318
14.08	-770.7900	-460.7641	384.7185

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Relazione di calcolo monolite

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-720.0672	432.1901	604.5607
1.53	-390.6516	319.3108	584.9742
2.41	-157.2363	213.5246	565.3878
3.28	-13.5952	114.8272	545.8014
4.16	46.4977	23.2183	526.2149
5.14	22.8544	-70.2390	504.4522
6.02	-72.9919	-147.0832	484.8658
6.89	-233.5310	-217.3513	465.2794
7.77	-452.2998	-279.7883	445.6929
8.65	-722.7764	-335.1322	426.1065

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-771.1247	-453.5634	639.2182
1.53	-417.9812	-346.1409	619.6318
2.41	-161.2378	-234.9596	600.0454
3.28	-0.1178	-128.9563	580.4589
4.16	71.2038	-30.4624	560.8725
5.14	52.6867	71.7507	539.1098
6.02	-47.0015	159.4563	519.5234
6.89	-221.9075	243.0947	499.9369
7.77	-467.0502	317.9832	480.3505
8.65	-770.7900	370.3284	460.7641

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-706.3339	-606.8267	374.8284
1.94	2.8385	-355.6708	380.6082
3.52	420.2125	-172.5358	386.8540
5.00	601.8017	-72.4672	392.7094
6.48	669.5281	-17.2906	398.5648
8.07	667.6964	25.5758	404.8106
9.55	595.9286	83.6666	410.6660
11.03	408.6673	189.0593	416.5214
12.61	-17.2092	379.3860	422.7672
14.08	-736.2320	613.9195	428.5470

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-691.0454	439.2346	312.4853
1.93	-125.2994	339.4266	317.7835
3.49	321.7907	231.9345	323.4896
4.96	589.1288	135.3340	328.8383
6.58	729.4209	38.4156	334.7263
7.98	724.3870	-45.6068	339.8307
9.59	571.9115	-142.7653	345.7333
11.06	292.7354	-239.5966	351.0971
12.63	-164.6104	-346.7443	356.7849
14.08	-739.5942	-446.3368	362.0717

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-706.3339	396.6328	617.6887
1.53	-402.0092	297.5230	598.1023
2.41	-182.1596	203.7879	578.5158
3.28	-43.1724	113.1155	558.9294
4.16	18.3909	27.5738	539.3430
5.14	1.7717	-61.1223	517.5803
6.02	-84.7024	-135.6048	497.9939
6.89	-233.9575	-203.5409	478.4074
7.77	-438.6861	-261.3612	458.8210
8.65	-691.0454	-312.4853	439.2346

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-736.2320	-416.8034	624.7909
1.53	-409.7269	-321.6920	605.2045
2.41	-169.7256	-220.5812	585.6180
3.28	-17.4437	-122.4426	566.0316
4.16	51.1564	-30.0427	546.4452

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5.14	35.1992	66.7340	524.6825
6.02	-57.9768	150.0830	505.0961
6.89	-222.6397	229.3985	485.5096
7.77	-453.7469	299.8263	465.9232
8.65	-739.5942	347.8246	446.3368

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-759.5659	-670.5741	387.6470
1.94	22.1245	-390.4928	393.4268
3.52	478.7668	-187.6121	399.6726
5.00	675.4211	-77.8508	405.5280
6.48	747.9865	-18.3634	411.3834
8.07	746.2017	27.1680	417.6292
9.55	669.6946	89.8048	423.4846
11.03	467.4991	205.3412	429.3400
12.61	2.5378	416.0872	435.5858
14.08	-788.8048	677.5296	441.3656

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-776.7622	481.1941	334.5078
1.93	-149.6377	381.9449	339.8060
3.49	364.4643	275.0545	345.5121
4.96	690.7002	166.9581	350.8608
6.58	864.3330	48.0837	356.7488
7.98	859.5104	-54.9732	361.8533
9.59	674.0558	-174.1420	367.7558
11.06	336.0872	-282.5751	373.1196
12.63	-187.8379	-389.1237	378.8074
14.08	-823.8681	-488.1593	384.0942

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-759.5659	408.9646	682.7400
1.53	-443.3731	312.2241	660.6191
2.41	-210.8172	216.2623	638.4982
3.28	-62.8049	120.0728	616.3773
4.16	2.4317	27.8319	594.2565
5.14	-17.3478	-69.0002	569.6777
6.02	-113.5064	-150.8030	547.5568
6.89	-278.6240	-225.2398	525.4359
7.77	-504.0258	-285.7534	503.3150
8.65	-776.7622	-334.5078	481.1941

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-788.8048	-430.4299	689.7052
1.53	-449.8915	-335.5648	667.5843
2.41	-198.5757	-231.5819	645.4634
3.28	-38.3555	-128.5531	623.3425
4.16	33.3621	-30.0385	601.2217
5.14	14.2286	74.2116	576.6429
6.02	-88.0668	164.2069	554.5220
6.89	-267.3891	249.2233	532.4011
7.77	-517.4161	323.1656	510.2802
8.65	-823.8681	370.8492	488.1593

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-782.0370	-670.6490	420.8713
1.94	1.8679	-393.1928	426.6512
3.52	463.4018	-190.8152	432.8969
5.00	664.3239	-80.1938	438.7523
6.48	739.3603	-19.1840	444.6078
8.07	737.5066	28.1898	450.8535
9.55	658.3886	92.3339	456.7089
11.03	451.7598	208.6865	462.5643
12.61	-18.2977	418.8204	468.8101
14.08	-812.0424	677.7211	474.5899

Relazione di calcolo monolite**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-788.1202	481.1366	349.6428
1.93	-161.0794	381.8873	354.9409
3.49	352.9325	274.9969	360.6470
4.96	679.0840	166.9005	365.9958
6.58	852.6238	48.0261	371.8837
7.98	847.7205	-55.0308	376.9882
9.59	662.1728	-174.1996	382.8907
11.06	324.1194	-282.6326	388.2545
12.63	-199.8954	-389.1813	393.9424
14.08	-836.0091	-488.2169	399.2291

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-782.0370	442.7986	682.6824
1.53	-442.2195	332.3954	660.5615
2.41	-196.6170	226.9351	638.4407
3.28	-42.4841	124.2686	616.3198
4.16	24.0908	27.6004	594.1989
5.14	2.0373	-72.5764	569.6201
6.02	-98.5632	-156.6994	547.4992
6.89	-270.0382	-233.3782	525.3783
7.77	-503.8154	-296.7751	503.2575
8.65	-788.1202	-349.6428	481.1366

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-812.0424	-463.8767	689.7628
1.53	-449.5003	-356.5538	667.6419
2.41	-184.2842	-243.0625	645.5210
3.28	-17.3738	-133.2102	623.4001
4.16	55.9688	-29.9725	601.2792
5.14	34.5897	77.9240	576.7005
6.02	-72.3753	170.5212	554.5796
6.89	-258.5432	258.0995	532.4587
7.77	-517.7234	334.9497	510.3378
8.65	-836.0091	386.0127	488.2169

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-734.5912	-607.1076	413.1690
1.94	-22.4504	-359.1348	418.9488
3.52	401.1367	-176.5828	425.1946
5.00	588.1255	-75.4487	431.0500
6.48	659.0507	-18.4218	436.9054
8.07	657.3632	26.6573	443.1512
9.55	582.6887	86.5366	449.0066
11.03	390.3732	192.8776	454.8620
12.61	-41.2900	382.4496	461.1078
14.08	-762.8910	613.9586	466.8876

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-706.1388	439.3539	331.4325
1.93	-140.2194	339.5460	336.7307
3.49	307.0576	232.0539	342.4368
4.96	574.5708	135.4534	347.7855
6.58	715.0557	38.5350	353.6735
7.98	710.1889	-45.4874	358.7779
9.59	557.9067	-142.6459	364.6805
11.06	278.9063	-239.4772	370.0443
12.63	-178.2534	-346.6249	375.7321
14.08	-753.0640	-446.2174	381.0189

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-734.5912	436.6805	617.8081
1.53	-401.3177	323.6077	598.2217
2.41	-164.2145	217.6280	578.6352

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

3.28	-17.0553	118.7371	559.0488
4.16	46.3857	26.9348	539.4624
5.14	26.2633	-66.7375	517.6997
6.02	-66.5685	-143.5454	498.1132
6.89	-223.7301	-213.2646	478.5268
7.77	-438.9956	-275.8951	458.9404
8.65	-706.1388	-331.4325	439.3539

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-762.8910	-454.3973	624.6715
1.53	-409.6832	-345.4659	605.0851
2.41	-153.7859	-233.7885	585.4987
3.28	6.3659	-128.0476	565.9122
4.16	77.1732	-30.3503	546.3258
5.14	59.0848	70.5961	524.5631
6.02	-39.0927	157.0380	504.9767
6.89	-211.4083	239.5381	485.3902
7.77	-453.1034	313.7172	465.8038
8.65	-753.0640	366.1062	446.2174

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-715.9043	-620.9949	375.3889
1.94	8.2741	-361.9269	381.1687
3.52	430.9570	-173.1003	387.4144
5.00	611.0257	-69.9701	393.2698
6.48	673.9396	-13.4603	399.1253
8.07	665.9541	29.2679	405.3710
9.55	589.6008	85.8228	411.2264
11.03	401.0717	188.1237	417.0819
12.61	-19.6449	373.0714	423.3276
14.08	-724.8164	601.0114	429.1074

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-709.7616	453.7043	317.8536
1.93	-123.1743	353.6417	323.1518
3.49	345.9478	245.8753	328.8578
4.96	632.5501	144.8573	334.2066
6.58	776.6889	33.6565	340.0945
7.98	756.3249	-62.7479	345.1990
9.59	572.4947	-162.3404	351.1015
11.06	268.7282	-250.6315	356.4653
12.63	-195.2844	-344.2565	362.1532
14.08	-757.7606	-433.1663	367.4400

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-715.9043	398.5888	632.1585
1.53	-409.9074	299.3759	612.5720
2.41	-188.4697	205.5517	592.9856
3.28	-48.1042	114.3490	573.3992
4.16	14.1675	27.7833	553.8128
5.14	-2.9010	-62.4503	532.0501
6.02	-91.1574	-138.5183	512.4636
6.89	-243.6033	-208.0417	492.8772
7.77	-452.7340	-266.6265	473.2908
8.65	-709.7616	-317.8536	453.7043

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-724.8164	-415.9824	611.6204
1.53	-399.5426	-319.6818	592.0340
2.41	-161.5793	-217.9300	572.4475
3.28	-11.7802	-119.4047	552.8611
4.16	54.0240	-26.6528	533.2747
5.14	34.5554	70.6334	511.5120
6.02	-62.2646	154.5809	491.9256
6.89	-231.1257	234.5409	472.3391
7.77	-466.9517	305.4444	452.7527

Relazione di calcolo monolite

8.65	-757.7606	353.4237	433.1663
------	-----------	----------	----------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-751.7378	-659.3717	386.9333
1.94	17.9728	-385.3842	392.7131
3.52	470.0530	-186.8636	398.9589
5.00	667.3898	-79.4266	404.8143
6.48	743.1328	-20.9539	410.6697
8.07	745.5574	24.6091	416.9155
9.55	672.2985	88.1909	422.7709
11.03	471.3183	205.6070	428.6263
12.61	3.7357	419.5586	434.8721
14.08	-795.4017	684.8772	440.6519

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-761.2423	469.7592	329.8685
1.93	-150.8359	370.3701	335.1667
3.49	345.0338	263.3291	340.8727
4.96	657.7396	162.9911	346.2215
6.58	831.7666	52.5388	352.1094
7.98	838.2922	-43.2166	357.2139
9.59	669.6416	-164.7880	363.1164
11.06	347.5620	-273.0806	368.4802
12.63	-168.0149	-387.9154	374.1681
14.08	-807.9904	-495.6604	379.4549

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-751.7378	407.4029	671.3050
1.53	-436.9411	310.6059	649.1841
2.41	-205.8391	214.6752	627.0632
3.28	-59.0453	119.0202	604.9423
4.16	5.5929	27.6777	582.8215
5.14	-13.7932	-67.8645	558.2427
6.02	-108.4536	-148.3634	536.1218
6.89	-270.9202	-221.5076	514.0009
7.77	-492.6043	-281.0572	491.8800
8.65	-761.2423	-329.8685	469.7592

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-795.4017	-430.5462	697.2063
1.53	-456.0192	-336.5400	675.0854
2.41	-203.6112	-233.1160	652.9645
3.28	-41.8669	-130.5253	630.8436
4.16	31.7575	-32.4641	608.7227
5.14	15.2529	71.1699	584.1440
6.02	-84.1161	160.5038	562.0231
6.89	-259.9158	244.8441	539.9022
7.77	-505.8773	318.2873	517.7813
8.65	-807.9904	365.9214	495.6604

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-774.2257	-659.4406	420.1396
1.94	-2.3050	-388.0841	425.9194
3.52	454.6696	-190.0702	432.1652
5.00	656.2807	-81.7748	438.0206
6.48	734.5032	-21.7805	443.8760
8.07	736.8687	25.6245	450.1218
9.55	661.0082	90.7140	455.9772
11.03	455.6028	208.9478	461.8326
12.61	-17.0715	422.2913	468.0783
14.08	-818.6146	685.0746	473.8582

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-772.5718	469.6953	345.0887

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

1.93	-162.2581	370.3063	350.3869
3.49	333.5117	263.2653	356.0930
4.96	646.1239	162.9273	361.4417
6.58	820.0479	52.4750	367.3297
7.98	826.4841	-43.2804	372.4342
9.59	657.7302	-164.8518	378.3367
11.06	335.5568	-273.1444	383.7005
12.63	-180.1197	-387.9792	389.3883
14.08	-820.1877	-495.7242	394.6751

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-774.2257	441.2190	671.2412
1.53	-435.8231	330.7522	649.1203
2.41	-191.6745	225.3516	626.9994
3.28	-38.7576	123.2200	604.8785
4.16	27.2236	27.4553	582.7577
5.14	5.5769	-71.4191	558.1789
6.02	-93.5001	-154.2200	536.0580
6.89	-262.2803	-229.5814	513.9371
7.77	-492.2937	-292.1573	491.8162
8.65	-772.5718	-345.0887	469.6953

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-818.6146	-463.9744	697.2701
1.53	-455.6149	-357.5205	675.1492
2.41	-189.3104	-244.5955	653.0283
3.28	-20.8742	-135.1859	630.9074
4.16	54.3795	-32.4026	608.7865
5.14	35.6333	74.8813	584.2078
6.02	-68.4064	166.8247	562.0869
6.89	-251.0615	253.7398	539.9660
7.77	-506.1995	330.1092	517.8451
8.65	-820.1877	381.1420	495.7242

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-741.1400	-621.1703	412.0684
1.94	-14.3843	-364.9920	417.8482
3.52	413.8141	-176.6947	424.0939
5.00	598.6610	-72.5864	429.9494
6.48	664.3283	-14.3699	435.8048
8.07	656.2565	30.4118	442.0505
9.55	576.9916	88.6367	447.9059
11.03	383.5412	191.8273	453.7614
12.61	-42.7937	376.0607	460.0071
14.08	-750.5343	601.1329	465.7869

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-722.8924	453.7333	334.7496
1.93	-136.2629	353.6707	340.0478
3.49	332.9045	245.9043	345.7538
4.96	619.5493	144.8863	351.1026
6.58	763.7349	33.6855	356.9905
7.98	743.4115	-62.7189	362.0950
9.59	559.6282	-162.3114	367.9975
11.06	255.9044	-250.6025	373.3613
12.63	-208.0630	-344.2275	379.0492
14.08	-770.4971	-433.1373	384.3359

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-741.1400	436.5902	632.1875
1.53	-407.9967	323.4014	612.6010
2.41	-171.1256	217.3056	593.0146
3.28	-24.3005	118.2986	573.4282
4.16	38.7046	26.3802	553.8417
5.14	17.9782	-67.4209	532.0790
6.02	-75.6710	-145.0931	512.4926

Relazione di calcolo monolite

6.89	-234.8643	-216.3308	492.9062
7.77	-452.8876	-279.0961	473.3197
8.65	-722.8924	-334.7496	453.7333

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-750.5343	-452.2586	611.5914
1.53	-399.5494	-342.5421	592.0050
2.41	-146.3632	-230.5350	572.4186
3.28	10.8735	-124.6401	552.8321
4.16	78.6356	-26.7759	533.2457
5.14	56.9434	74.4787	511.4830
6.02	-44.7780	161.2900	491.8966
6.89	-220.9573	244.1117	472.3101
7.77	-466.7033	318.3103	452.7237
8.65	-770.4971	370.1418	433.1373

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-739.8263	-640.8742	387.9799
1.94	9.5035	-376.0577	393.7597
3.52	451.8957	-183.7320	400.0055
5.00	646.9392	-79.2855	405.8609
6.48	723.4559	-21.9962	411.7163
8.07	727.8248	23.2466	417.9621
9.55	656.7607	86.4944	423.8175
11.03	458.9509	202.7545	429.6729
12.61	-2.2610	413.8444	435.9187
14.08	-790.1504	674.9471	441.6985

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-745.1359	450.9050	329.2515
1.93	-159.6572	356.5094	334.5496
3.49	320.3187	256.8783	340.2557
4.96	628.6558	163.4860	345.6045
6.58	809.3207	58.2457	351.4924
7.98	819.8084	-43.2632	356.5969
9.59	654.7599	-160.6420	362.4994
11.06	339.9761	-267.3079	367.8632
12.63	-165.2499	-380.4178	373.5510
14.08	-793.0780	-485.5520	378.8378

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-739.8263	408.3204	652.4508
1.53	-425.1641	309.3822	630.3299
2.41	-195.5312	213.0027	608.2090
3.28	-50.1712	117.8249	586.0881
4.16	13.6698	27.4636	563.9673
5.14	-5.4576	-66.7301	539.3885
6.02	-98.7609	-146.0743	517.2676
6.89	-258.9742	-218.4247	495.1467
7.77	-477.9798	-278.2991	473.0258
8.65	-745.1359	-329.2515	450.9050

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-790.1504	-431.7483	687.0978
1.53	-450.2296	-336.7716	664.9770
2.41	-197.8419	-233.0945	642.8561
3.28	-36.1199	-130.7804	620.7352
4.16	37.8723	-33.3384	598.6143
5.14	22.5036	69.4414	574.0355
6.02	-75.1468	158.0960	551.9147
6.89	-248.7503	242.1167	529.7938
7.77	-492.4781	315.9307	507.6729
8.65	-793.0780	364.9799	485.5520

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-750.5897	-638.0011	426.3962
1.94	-5.3737	-373.4758	420.6164
3.52	432.0785	-180.2657	414.3706
5.00	620.9066	-74.7247	408.5152
6.48	690.0149	-17.1800	402.6598
8.07	687.6502	25.8322	396.4140
9.55	616.1764	82.8220	390.5586
11.03	431.1247	186.8728	384.7032
12.61	9.3275	376.6289	378.4574
14.08	-706.3388	612.4272	372.6776

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-772.7350	470.9006	368.0013
1.93	-163.6772	368.2238	362.7031
3.49	326.9117	258.7269	356.9970
4.96	631.1775	156.0868	351.6482
6.58	790.3477	40.6978	345.7603
7.98	783.8689	-49.9532	340.6558
9.59	618.1529	-154.7766	334.7533
11.06	320.3904	-250.0329	329.3895
12.63	-148.4497	-351.0440	323.7017
14.08	-725.5327	-444.9326	318.4149

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-750.5897	415.9482	649.3548
1.53	-423.8018	322.9423	629.7684
2.41	-182.3432	222.2935	610.1819
3.28	-28.7010	123.4041	590.5955
4.16	40.2507	29.4258	571.0091
5.14	22.7990	-69.6382	549.2464
6.02	-73.6905	-155.1099	529.6599
6.89	-243.4064	-236.1321	510.0735
7.77	-480.7177	-307.2494	490.4871
8.65	-772.7350	-354.2014	470.9006

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-706.3388	-393.1326	623.3867
1.53	-404.0721	-296.3355	603.8003
2.41	-184.6273	-203.1868	584.2139
3.28	-46.4018	-111.5273	564.6274
4.16	13.3377	-24.5184	545.0410
5.14	-7.0015	66.2008	523.2783
6.02	-98.5774	142.6060	503.6919
6.89	-254.5431	212.1752	484.1054
7.77	-466.9516	269.6036	464.5190
8.65	-725.5327	318.4149	444.9326

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-763.0438	-640.9379	422.2144
1.94	-11.4396	-378.8425	427.9942
3.52	436.0034	-187.0420	434.2400
5.00	635.4590	-81.7089	440.0954
6.48	714.5327	-22.8464	445.9508
8.07	718.8329	24.3019	452.1966
9.55	645.0697	89.1103	458.0520
11.03	442.6727	206.2175	463.9074
12.61	-23.8186	416.6794	470.1532
14.08	-814.2085	675.1589	475.9330

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-756.9006	450.8314	345.4113
1.93	-171.5288	356.4359	350.7095
3.49	308.3320	256.8047	356.4156
4.96	616.5612	163.4125	361.7643
6.58	797.1073	58.1721	367.6523

Relazione di calcolo monolite

7.98	807.4920	-43.3368	372.7567
9.59	642.3243	-160.7156	378.6592
11.06	327.4323	-267.3814	384.0230
12.63	-177.9084	-380.4914	389.7109
14.08	-805.8432	-485.6256	394.9977

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-763.0438	443.2081	652.3772
1.53	-423.9539	330.3288	630.2564
2.41	-180.9394	223.8706	608.1355
3.28	-29.3367	122.1328	586.0146
4.16	35.9069	27.2968	563.8937
5.14	14.5386	-70.2741	539.3149
6.02	-83.2035	-151.9708	517.1940
6.89	-249.8072	-226.6190	495.0732
7.77	-477.3984	-290.0674	472.9523
8.65	-756.9006	-345.4113	450.8314

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-814.2085	-466.1870	687.1714
1.53	-449.9264	-358.4480	665.0505
2.41	-183.1490	-245.0209	642.9296
3.28	-14.4362	-135.6988	620.8088
4.16	61.3363	-33.3877	598.6879
5.14	43.7526	73.1868	574.1091
6.02	-58.6686	164.5953	551.9882
6.89	-239.3685	251.3757	529.8673
7.77	-492.6987	328.3620	507.7465
8.65	-805.8432	381.1241	485.6256

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-774.1050	-638.2024	460.0263
1.94	-26.4507	-376.3467	454.2465
3.52	416.1616	-183.6307	448.0007
5.00	609.4786	-77.2010	442.1453
6.48	681.2356	-18.1064	436.2899
8.07	678.9555	26.7638	430.0442
9.55	605.0038	85.2594	424.1887
11.03	415.6634	190.1125	418.3333
12.61	-11.0497	379.2392	412.0876
14.08	-728.9348	612.4946	406.3078

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-785.0285	470.9667	383.4330
1.93	-175.8747	368.2899	378.1348
3.49	314.8176	258.7930	372.4287
4.96	619.1803	156.1529	367.0799
6.58	778.4573	40.7639	361.1920
7.98	772.0710	-49.8871	356.0875
9.59	606.4620	-154.7105	350.1850
11.06	308.7966	-249.9668	344.8212
12.63	-159.9403	-350.9780	339.1334
14.08	-736.9276	-444.8665	333.8466

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-774.1050	449.7029	649.4209
1.53	-423.4580	344.1386	629.8344
2.41	-167.9492	233.9014	610.2480
3.28	-7.5293	128.1282	590.6616
4.16	63.0882	29.3810	571.0751
5.14	43.3936	-73.3714	549.3124
6.02	-57.7979	-161.4834	529.7260
6.89	-234.4279	-245.1135	510.1396
7.77	-481.0061	-319.1976	490.5532
8.65	-785.0285	-369.5930	470.9667

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-728.9348	-427.4805	623.3206
1.53	-402.5953	-317.0136	603.7342
2.41	-170.1422	-213.5103	584.1478
3.28	-26.0504	-115.5074	564.5614
4.16	34.8863	-24.1941	544.9749
5.14	12.2384	69.7433	523.2122
6.02	-83.7075	148.3595	503.6258
6.89	-245.8630	220.0621	484.0394
7.77	-466.5206	280.9152	464.4529
8.65	-736.9276	333.8466	444.8665

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-751.6436	-653.7783	388.7878
1.94	11.5718	-382.0129	394.5676
3.52	459.2118	-184.4666	400.8134
5.00	653.0709	-77.0311	406.6688
6.48	725.0611	-18.2788	412.5242
8.07	723.3004	27.0331	418.7700
9.55	647.4095	88.8668	424.6254
11.03	448.0370	201.9483	430.4808
12.61	-7.9223	407.1698	436.7266
14.08	-780.8381	660.7867	442.5064

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-726.7300	464.0690	323.6969
1.93	-128.7459	358.9629	328.9951
3.49	344.4535	245.7647	334.7011
4.96	628.1571	143.8155	340.0499
6.58	777.3915	41.0091	345.9378
7.98	772.4154	-48.1178	351.0423
9.59	611.0972	-151.1788	356.9448
11.06	315.5984	-253.3739	362.3086
12.63	-167.6765	-366.2094	367.9965
14.08	-774.7177	-471.0887	373.2832

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-751.6436	410.5346	665.6149
1.53	-435.1125	311.4247	643.4940
2.41	-203.5467	215.5172	621.3731
3.28	-55.8173	120.7537	599.2522
4.16	10.7369	30.7889	577.1313
5.14	-4.9166	-62.8249	552.5525
6.02	-94.5421	-141.4853	530.4317
6.89	-250.4395	-213.0822	508.3108
7.77	-464.5264	-272.5728	486.1899
8.65	-726.7300	-323.6969	464.0690

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-780.8381	-431.1701	672.6345
1.53	-441.9115	-335.1325	650.5136
2.41	-191.0747	-231.3056	628.3928
3.28	-30.7582	-129.5108	606.2719
4.16	42.4822	-33.0628	584.1510
5.14	27.4688	68.2509	559.5722
6.02	-68.5615	155.4306	537.4513
6.89	-239.2532	238.0254	515.3305
7.77	-478.9172	310.7289	493.2096
8.65	-774.7177	359.3535	471.0887

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-743.9799	-630.6097	427.1267
1.94	-6.6035	-370.2274	421.3469
3.52	428.2155	-180.1588	415.1011

Relazione di calcolo monolite

5.00	618.2689	-76.4411	409.2457
6.48	690.6463	-19.7869	403.3903
8.07	692.5169	23.2594	397.1446
9.55	624.2415	81.3452	391.2891
11.03	439.8826	187.8315	385.4337
12.61	13.5112	382.1028	379.1880
14.08	-714.1795	623.6735	373.4082

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-788.5489	463.3547	372.5628
1.93	-183.4980	369.4036	367.2646
3.49	315.4418	268.2192	361.5585
4.96	635.5738	165.4716	356.2098
6.58	811.5603	52.4852	350.3218
7.98	816.4728	-45.4673	345.2174
9.59	651.1849	-158.7336	339.3149
11.06	339.8294	-261.8028	333.9511
12.63	-147.2544	-362.6636	328.2632
14.08	-741.0846	-456.4125	322.9764

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-743.9799	415.8389	641.8088
1.53	-417.6592	321.9644	622.2224
2.41	-177.2977	220.7508	602.6359
3.28	-25.1882	121.4212	583.0495
4.16	41.8476	26.9909	563.4631
5.14	21.7602	-72.6832	541.7004
6.02	-77.6554	-158.8069	522.1140
6.89	-250.8835	-240.4912	502.5275
7.77	-492.2356	-312.0888	482.9411
8.65	-788.5489	-359.0699	463.3547

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-714.1795	-394.7212	634.8666
1.53	-410.4931	-297.9808	615.2802
2.41	-189.5936	-204.7724	595.6938
3.28	-50.1502	-112.5792	576.1073
4.16	10.1857	-24.6671	556.5209
5.14	-10.5569	67.3537	534.7582
6.02	-103.6523	145.0796	515.1718
6.89	-262.3073	215.9638	495.5853
7.77	-478.4734	274.2218	475.9989
8.65	-741.0846	322.9764	456.4125

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-774.9251	-653.8411	423.1900
1.94	-9.4302	-384.8050	428.9698
3.52	443.2739	-187.7852	435.2156
5.00	641.5561	-79.4599	441.0710
6.48	716.1077	-19.1288	446.9264
8.07	714.2727	28.0956	453.1722
9.55	635.6678	91.4958	459.0276
11.03	431.6860	205.4276	464.8830
12.61	-29.5775	410.0182	471.1287
14.08	-805.0061	661.0005	476.9086

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 39)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-738.5263	463.9941	339.9697
1.93	-140.6510	358.8880	345.2678
3.49	332.4311	245.6898	350.9739
4.96	616.0249	143.7406	356.3227
6.58	765.1383	40.9342	362.2106
7.98	760.0574	-48.1927	367.3151
9.59	598.6179	-151.2537	373.2176
11.06	303.0090	-253.4488	378.5814
12.63	-180.3829	-366.2843	384.2693

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

14.08 -787.5326 -471.1636 389.5560

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 39)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-774.9251	445.6401	665.5400
1.53	-433.7846	332.5673	643.4191
2.41	-188.8359	226.2652	621.2982
3.28	-34.9523	124.9873	599.1773
4.16	32.9549	30.5899	577.0564
5.14	15.0470	-66.3585	552.4776
6.02	-78.9953	-147.3359	530.3568
6.89	-241.2307	-221.1971	508.2359
7.77	-463.8870	-284.4323	486.1150
8.65	-738.5263	-339.9697	463.9941

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 39)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-805.0061	-465.7305	672.7094
1.53	-441.6271	-356.8901	650.5885
2.41	-176.3417	-243.2812	628.4677
3.28	-9.0005	-134.4545	606.3468
4.16	66.0357	-33.1195	584.2259
5.14	48.8082	72.0047	559.6471
6.02	-52.0050	161.9522	537.5262
6.89	-229.8181	247.3231	515.4054
7.77	-479.1257	323.2199	493.2845
8.65	-787.5326	375.5795	471.1636

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-767.5004	-630.8039	460.7447
1.94	-27.6923	-373.0963	454.9649
3.52	412.2867	-183.5257	448.7191
5.00	606.8337	-78.9216	442.8637
6.48	681.8674	-20.7193	437.0083
8.07	683.8329	24.1839	430.7625
9.55	613.0904	83.7753	424.9071
11.03	424.4527	191.0653	419.0517
12.61	-6.8280	384.7120	412.8060
14.08	-736.7414	623.7478	407.0261

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 40)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-800.7641	463.4134	387.8694
1.93	-195.6278	369.4623	382.5712
3.49	303.4039	268.2780	376.8651
4.96	623.6220	165.5303	371.5163
6.58	799.7034	52.5439	365.6284
7.98	804.6981	-45.4086	360.5239
9.59	639.5053	-158.6749	354.6214
11.06	328.2361	-261.7441	349.2576
12.63	-158.7561	-362.6049	343.5698
14.08	-752.5011	-456.3537	338.2830

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 40)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-767.5004	449.5883	641.8675
1.53	-417.3272	343.1522	622.2811
2.41	-162.9244	232.3485	602.6947
3.28	-4.0469	126.1351	583.1082
4.16	64.6459	26.9387	563.5218
5.14	42.3104	-76.4164	541.7591
6.02	-61.8032	-165.1678	522.1727
6.89	-241.9280	-249.4408	502.5862
7.77	-492.5097	-323.9783	482.9998
8.65	-800.7641	-374.3735	463.4134

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 40)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-736.7414	-429.0499	634.8079

Relazione di calcolo monolite

1.53	-408.9959	-318.6468	615.2215
2.41	-175.0874	-215.1177	595.6350
3.28	-29.7624	-116.5694	576.0486
4.16	31.7737	-24.3360	556.4622
5.14	8.7052	70.9297	534.6995
6.02	-88.8011	150.8986	515.1130
6.89	-253.7181	223.9559	495.5266
7.77	-478.1707	285.4154	475.9402
8.65	-752.5011	338.2830	456.3537

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-761.2364	-667.9384	389.3020
1.94	16.9790	-388.2689	395.0818
3.52	469.9318	-185.0358	401.3276
5.00	662.2794	-74.5414	407.1830
6.48	729.4691	-14.4574	413.0384
8.07	721.5689	30.7156	419.2842
9.55	641.1067	91.0137	425.1396
11.03	440.4791	201.0054	430.9950
12.61	-10.3121	400.8535	437.2408
14.08	-769.3807	647.8866	443.0206

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 41)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-745.4144	478.5303	329.1811
1.93	-126.6013	373.1695	334.4793
3.49	368.6168	259.6971	340.1853
4.96	671.5723	153.3303	345.5341
6.58	824.6398	36.2416	351.4220
7.98	804.3217	-65.2673	356.5265
9.59	611.6351	-170.7623	362.4290
11.06	291.5335	-264.4172	367.7928
12.63	-198.4214	-363.7301	373.4807
14.08	-792.9672	-457.9266	378.7675

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 41)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-761.2364	412.4280	680.0762
1.53	-443.0880	313.2152	657.9553
2.41	-209.9375	217.3159	635.8344
3.28	-60.8030	122.0138	613.7135
4.16	6.4826	31.0256	591.5926
5.14	-9.5894	-64.1132	567.0139
6.02	-100.9542	-144.3366	544.8930
6.89	-259.9758	-217.4883	522.7721
7.77	-478.4407	-277.9540	500.6512
8.65	-745.4144	-329.1811	478.5303

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 41)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-769.3807	-430.3180	659.4725
1.53	-431.7058	-333.1080	637.3516
2.41	-182.9144	-228.6526	615.2307
3.28	-25.0790	-126.4787	593.1098
4.16	45.3717	-29.6808	570.9889
5.14	26.8534	72.1470	546.4102
6.02	-72.8221	159.9367	524.2893
6.89	-247.7261	243.1953	502.1684
7.77	-492.1432	316.4022	480.0475
8.65	-792.9672	365.0395	457.9266

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 42)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-736.2504	-619.4278	427.0309
1.94	-10.8240	-365.1379	421.2511
3.52	419.4593	-179.4240	415.0053
5.00	610.2113	-78.0244	409.1499
6.48	685.7735	-22.3795	403.2945
8.07	691.8534	20.7024	397.0487
9.55	626.8224	79.7342	391.1933

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

11.03	443.6756	188.0977	385.3379
12.61	14.6874	385.5666	379.0922
14.08	-720.7786	631.0011	373.3123

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 42)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-773.1232	451.9401	367.4343
1.93	-184.7606	357.8493	362.1362
3.49	295.9789	256.5144	356.4301
4.96	602.6108	161.5251	351.0813
6.58	779.0246	56.9608	345.1934
7.98	795.3139	-33.6902	340.0889
9.59	646.8632	-149.3591	334.1864
11.06	351.4268	-252.2878	328.8226
12.63	-127.2769	-361.4349	323.1347
14.08	-725.0226	-463.8931	317.8480

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 42)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-736.2504	414.8741	630.3943
1.53	-411.0934	320.3403	610.8079
2.41	-172.1910	219.1548	591.2214
3.28	-21.3090	120.3535	571.6350
4.16	45.1116	26.8084	552.0486
5.14	25.3804	-71.6033	530.2859
6.02	-72.5991	-156.4621	510.6994
6.89	-243.2782	-236.9074	491.1130
7.77	-481.0671	-307.5020	471.5266
8.65	-773.1232	-354.0424	451.9401

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 42)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-720.7786	-395.4920	642.3472
1.53	-416.3728	-298.8485	622.7608
2.41	-194.5663	-206.1020	603.1744
3.28	-53.7481	-114.4182	583.5879
4.16	8.4049	-27.0239	564.0015
5.14	-9.7440	64.3122	542.2388
6.02	-99.8861	141.3104	522.6524
6.89	-254.9294	211.4412	503.0659
7.77	-466.8719	269.1902	483.4795
8.65	-725.0226	317.8480	463.8931

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-784.4933	-668.0101	423.7568
1.94	-3.9917	-391.0611	429.5366
3.52	454.0210	-188.3493	435.7823
5.00	650.7821	-76.9624	441.6378
6.48	720.5209	-15.2984	447.4932
8.07	712.5318	31.7876	453.7389
9.55	629.3419	93.6515	459.5944
11.03	424.0932	204.4912	465.4498
12.61	-32.0088	403.7026	471.6955
14.08	-793.5847	648.0915	477.4753

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 43)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-757.2409	478.4648	345.3302
1.93	-138.5230	373.1040	350.6283
3.49	356.5925	259.6315	356.3344
4.96	659.4518	153.2647	361.6832
6.58	812.4134	36.1760	367.5711
7.98	792.0036	-65.3329	372.6756
9.59	599.2109	-170.8279	378.5781
11.06	279.0128	-264.4828	383.9419
12.63	-211.0443	-363.7956	389.6298
14.08	-805.6852	-457.9922	394.9165

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 43)

Relazione di calcolo monolite

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-784.4933	447.6182	680.0106
1.53	-441.6670	334.4293	657.8897
2.41	-195.1323	228.0143	635.7688
3.28	-39.8819	126.2109	613.6480
4.16	28.7259	30.7930	591.5271
5.14	10.3628	-67.6907	566.9483
6.02	-85.4656	-150.2525	544.8274
6.89	-250.8950	-225.7005	522.7065
7.77	-477.9459	-289.6767	500.5857
8.65	-757.2409	-345.3302	478.4648

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 43)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-793.5847	-464.9002	659.5380
1.53	-431.4433	-354.8726	637.4171
2.41	-168.2006	-240.6243	615.2963
3.28	-3.3456	-131.4123	593.1754
4.16	68.8924	-29.7268	571.0545
5.14	48.1528	75.9050	546.4757
6.02	-56.3032	166.4484	524.3548
6.89	-238.3107	252.4602	502.2340
7.77	-492.3294	328.8276	480.1131
8.65	-805.6852	381.1601	457.9922

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 44)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-759.8417	-619.6222	460.7419
1.94	-31.9768	-368.0154	454.9621
3.52	403.4825	-182.8016	448.7163
5.00	598.7431	-80.5141	442.8609
6.48	676.9731	-23.3178	437.0055
8.07	683.1543	21.6249	430.7597
9.55	615.6568	82.1655	424.9043
11.03	428.2280	191.3347	419.0489
12.61	-5.6749	388.1788	412.8031
14.08	-743.3664	631.0758	407.0233

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 44)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-785.3522	451.9986	382.7726
1.93	-196.9046	357.9077	377.4745
3.49	283.9264	256.5729	371.7684
4.96	590.6441	161.5836	366.4196
6.58	767.1523	57.0193	360.5317
7.98	783.5236	-33.6317	355.4272
9.59	635.1675	-149.3006	349.5247
11.06	339.8172	-252.2294	344.1609
12.63	-138.7953	-361.3764	338.4730
14.08	-736.4563	-463.8346	333.1863

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 44)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-759.8417	448.6991	630.4528
1.53	-410.7767	341.5777	610.8663
2.41	-157.7982	230.7815	591.2799
3.28	-0.1293	125.0814	571.6935
4.16	67.9559	26.7596	552.1071
5.14	45.9757	-75.3412	530.3443
6.02	-56.7086	-162.8335	510.7579
6.89	-234.2961	-245.8731	491.1715
7.77	-481.3317	-319.4142	471.5851
8.65	-785.3522	-369.3766	451.9986

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 44)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-743.3664	-429.9332	642.2887
1.53	-414.7973	-319.6394	622.7023
2.41	-179.9604	-216.3468	603.1159
3.28	-33.3341	-118.3439	583.5294
4.16	29.9757	-26.6598	563.9430

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5.14	9.4830	67.8914	542.1803
6.02	-85.0631	147.1096	522.5939
6.89	-246.3423	219.3930	503.0075
7.77	-466.5531	280.4278	483.4210
8.65	-736.4563	333.1863	463.8346

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 45)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-724.8164	-601.0114	429.1074
1.94	-19.6449	-355.8972	423.3276
3.52	401.0717	-176.3552	417.0819
5.00	589.6008	-77.9122	411.2264
6.48	665.9541	-23.4140	405.3710
8.07	673.9396	19.3818	399.1253
9.55	611.0257	78.0992	393.2698
11.03	430.9570	185.3032	387.4144
12.61	8.2741	379.8656	381.1687
14.08	-715.9043	620.9949	375.3889

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 45)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-757.7606	433.1663	367.4400
1.93	-194.2089	344.0689	362.1418
3.49	270.7626	250.1438	356.4357
4.96	573.1436	162.1003	351.0869
6.58	756.3249	62.7479	345.1990
7.98	776.6889	-33.6565	340.0945
9.59	631.9701	-145.1328	334.1920
11.06	343.9478	-246.4348	328.8282
12.63	-124.2797	-353.8569	323.1404
14.08	-709.7616	-453.7043	317.8536

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 45)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-724.8164	415.9824	611.6204
1.53	-399.5426	319.6818	592.0340
2.41	-161.5793	217.9300	572.4475
3.28	-11.7802	119.4047	552.8611
4.16	54.0240	26.6528	533.2747
5.14	34.5554	-70.6334	511.5120
6.02	-62.2646	-154.5809	491.9256
6.89	-231.1257	-234.5409	472.3391
7.77	-466.9517	-305.4444	452.7527
8.65	-757.7606	-353.4237	433.1663

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 45)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-715.9043	-398.5888	632.1585
1.53	-409.9074	-299.3759	612.5720
2.41	-188.4697	-205.5517	592.9856
3.28	-48.1042	-114.3490	573.3992
4.16	14.1675	-27.7833	553.8128
5.14	-2.9010	62.4503	532.0501
6.02	-91.1574	138.5183	512.4636
6.89	-243.6033	208.0417	492.8772
7.77	-452.7340	266.6265	473.2908
8.65	-709.7616	317.8536	453.7043

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 46)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-750.5343	-601.1329	465.7869
1.94	-42.7937	-359.0013	460.0071
3.52	383.5412	-180.0367	453.7614
5.00	576.9916	-80.6325	447.9059
6.48	656.2565	-24.4323	442.0505
8.07	664.3283	20.4170	435.8048
9.55	598.6610	80.8097	429.9494
11.03	413.8141	188.9217	424.0939
12.61	-14.3843	382.8204	417.8482
14.08	-741.1400	621.1703	412.0684

Relazione di calcolo monolite**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 46)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-770.4971	433.1373	384.3359
1.93	-206.9876	344.0399	379.0378
3.49	257.9385	250.1148	373.3317
4.96	560.2770	162.0714	367.9829
6.58	743.4115	62.7189	362.0950
7.98	763.7349	-33.6855	356.9905
9.59	618.9692	-145.1617	351.0880
11.06	330.9043	-246.4638	345.7242
12.63	-137.3685	-353.8859	340.0364
14.08	-722.8924	-453.7333	334.7496

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 46)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-750.5343	452.2586	611.5914
1.53	-399.5494	342.5421	592.0050
2.41	-146.3632	230.5350	572.4186
3.28	10.8735	124.6401	552.8321
4.16	78.6356	26.7759	533.2457
5.14	56.9434	-74.4787	511.4830
6.02	-44.7780	-161.2900	491.8966
6.89	-220.9573	-244.1117	472.3101
7.77	-466.7033	-318.3103	452.7237
8.65	-770.4971	-370.1418	433.1373

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 46)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-741.1400	-436.5902	632.1875
1.53	-407.9967	-323.4014	612.6010
2.41	-171.1256	-217.3056	593.0146
3.28	-24.3005	-118.2986	573.4282
4.16	38.7046	-26.3802	553.8417
5.14	17.9782	67.4209	532.0790
6.02	-75.6710	145.0931	512.4926
6.89	-234.8643	216.3308	492.9062
7.77	-452.8876	279.0961	473.3197
8.65	-722.8924	334.7496	453.7333

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 47)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-736.2606	-613.9574	428.5451
1.94	-17.1974	-361.8229	422.7653
3.52	408.6936	-177.0315	416.5195
5.00	595.9508	-75.6016	410.6641
6.48	667.7053	-19.6582	404.8087
8.07	669.5196	23.1800	398.5629
9.55	601.7800	80.4568	392.7075
11.03	420.1869	184.4597	386.8521
12.61	2.8276	373.1402	380.6064
14.08	-706.3043	606.7887	374.8265

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 47)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-739.6037	446.3755	362.0705
1.93	-163.4810	346.5676	356.7724
3.49	294.7847	239.0755	351.0663
4.96	572.5986	142.4750	345.7175
6.58	724.4224	45.5566	339.8296
7.98	729.3859	-38.4659	334.7251
9.59	588.4707	-135.6244	328.8226
11.06	319.7998	-232.4556	323.4588
12.63	-126.4062	-339.6033	317.7710
14.08	-691.0355	-439.1958	312.4842

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 47)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-736.2606	416.8052	624.8297
1.53	-409.7526	321.6966	605.2432
2.41	-169.7468	220.5866	585.6568

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

3.28	-17.4603	122.4475	566.0704
4.16	51.1437	30.0464	546.4839
5.14	35.1893	-66.7321	524.7212
6.02	-57.9855	-150.0825	505.1348
6.89	-222.6484	-229.3989	485.5484
7.77	-453.7561	-299.8269	465.9619
8.65	-739.6037	-347.8246	446.3755

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 47)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-706.3043	-396.6273	617.6500
1.53	-401.9843	-297.5178	598.0635
2.41	-182.1392	-203.7827	578.4771
3.28	-43.1564	-113.1108	558.8907
4.16	18.4031	-27.5703	539.3042
5.14	1.7813	61.1242	517.5415
6.02	-84.6939	135.6053	497.9551
6.89	-233.9491	203.5405	478.3687
7.77	-438.6771	261.3604	458.7822
8.65	-691.0355	312.4842	439.1958

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 48)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-762.9202	-613.9965	466.8869
1.94	-41.2789	-365.0079	461.1071
3.52	390.3989	-180.8264	454.8613
5.00	582.7104	-78.3716	449.0059
6.48	657.3716	-20.6047	443.1505
8.07	659.0415	24.4473	436.9047
9.55	588.1027	83.5412	431.0493
11.03	401.1095	188.5332	425.1939
12.61	-22.4635	376.4833	418.9481
14.08	-734.5641	607.0697	413.1683

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 48)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-753.0742	446.2560	381.0195
1.93	-177.1250	346.4481	375.7213
3.49	280.9537	238.9560	370.0152
4.96	558.5923	142.3555	364.6665
6.58	710.2232	45.4371	358.7785
7.98	715.0194	-38.5853	353.6741
9.59	573.9108	-135.7438	347.7716
11.06	305.0642	-232.5751	342.4078
12.63	-141.3281	-339.7228	336.7199
14.08	-706.1307	-439.3153	331.4331

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 48)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-762.9202	454.4000	624.7102
1.53	-409.7088	345.4713	605.1238
2.41	-153.8065	233.7944	585.5373
3.28	6.3502	128.0529	565.9509
4.16	77.1616	30.3541	546.3645
5.14	59.0761	-70.5942	524.6018
6.02	-39.1002	-157.0376	505.0153
6.89	-211.4161	-239.5390	485.4289
7.77	-453.1123	-313.7187	465.8425
8.65	-753.0742	-366.1075	446.2560

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 48)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-734.5641	-436.6763	617.7694
1.53	-401.2941	-323.6039	598.1830
2.41	-164.1940	-217.6247	578.5966
3.28	-17.0376	-118.7341	559.0101
4.16	46.4010	-26.9322	539.4237
5.14	26.2763	66.7397	517.6610
6.02	-66.5573	143.5472	498.0746
6.89	-223.7203	213.2660	478.4881
7.77	-438.9868	275.8961	458.9017

Relazione di calcolo monolite

8.65	-706.1307	331.4331	439.3153
------	-----------	----------	----------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 49)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-745.4567	-628.0783	427.6150
1.94	-11.4702	-368.0177	421.8352
3.52	419.6392	-177.5469	415.5894
5.00	605.3196	-73.0809	409.7340
6.48	672.2476	-15.8350	403.8786
8.07	667.9432	26.8336	397.6328
9.55	595.6911	82.5537	391.7774
11.03	412.9230	183.4620	385.9220
12.61	0.8042	366.7956	379.6762
14.08	-694.4800	593.9233	373.8964

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 49)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-757.9200	460.7990	367.5537
1.93	-161.0231	360.7364	362.2556
3.49	319.2022	252.9701	356.5495
4.96	616.2125	151.9520	351.2007
6.58	771.8084	40.7512	345.3128
7.98	761.3770	-55.6532	340.2083
9.59	589.0322	-155.2457	334.3058
11.06	295.7029	-243.5367	328.9420
12.63	-157.2419	-337.1618	323.2541
14.08	-709.4308	-426.0715	317.9674

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 49)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-745.4567	417.2856	639.2532
1.53	-418.0286	323.2672	619.6668
2.41	-176.5222	222.3315	600.0803
3.28	-22.8607	123.6926	580.4939
4.16	46.4798	30.3127	560.9075
5.14	30.1670	-67.9182	539.1448
6.02	-64.6195	-152.7321	519.5583
6.89	-232.1758	-233.4620	499.9719
7.77	-467.3170	-304.9860	480.3855
8.65	-757.9200	-353.3930	460.7990

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 49)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-694.4800	-394.2633	604.5257
1.53	-392.1605	-295.3252	584.9393
2.41	-174.2346	-201.3769	565.3528
3.28	-37.5416	-110.2503	545.7664
4.16	21.3499	-24.2760	526.1800
5.14	1.2675	65.0361	504.4173
6.02	-88.9037	140.2323	484.8308
6.89	-242.5198	208.9505	465.2444
7.77	-452.1826	267.0150	445.6580
8.65	-709.4308	317.9674	426.0715

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 50)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-771.1247	-628.1938	464.2584
1.94	-34.5796	-371.1133	458.4786
3.52	402.1322	-181.2162	452.2328
5.00	592.7121	-75.7830	446.3774
6.48	662.5189	-16.8261	440.5220
8.07	658.2487	27.9082	434.2762
9.55	583.1769	85.3146	428.4208
11.03	395.5513	187.1356	422.5654
12.61	-22.1648	369.7939	416.3196
14.08	-720.0672	594.1066	410.5398

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 50)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-770.7900	460.7641	384.7185

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

1.93	-173.9440	360.7015	379.4204
3.49	306.2266	252.9351	373.7143
4.96	603.1856	151.9171	368.3655
6.58	758.7250	40.7163	362.4776
7.98	748.2446	-55.6882	357.3731
9.59	575.8433	-155.2807	351.4706
11.06	282.4625	-243.5717	346.1068
12.63	-170.5369	-337.1967	340.4189
14.08	-722.7764	-426.1065	335.1322

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 50)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-771.1247	453.5634	639.2182
1.53	-417.9812	346.1409	619.6318
2.41	-161.2378	234.9596	600.0454
3.28	-0.1178	128.9563	580.4589
4.16	71.2038	30.4624	560.8725
5.14	52.6867	-71.7507	539.1098
6.02	-47.0015	-159.4563	519.5234
6.89	-221.9075	-243.0947	499.9369
7.77	-467.0502	-317.9832	480.3505
8.65	-770.7900	-370.3284	460.7641

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 50)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-720.0672	-432.1901	604.5607
1.53	-390.6516	-319.3108	584.9742
2.41	-157.2363	-213.5246	565.3878
3.28	-13.5952	-114.8272	545.8014
4.16	46.4977	-23.2183	526.2149
5.14	22.8544	70.2390	504.4522
6.02	-72.9919	147.0832	484.8658
6.89	-233.5310	217.3513	465.2794
7.77	-452.2998	279.7883	445.6929
8.65	-722.7764	335.1322	426.1065

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 51)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-795.4017	-684.8772	440.6519
1.94	3.7357	-399.7307	434.8721
3.52	471.3183	-192.1140	428.6263
5.00	672.2985	-79.2120	422.7709
6.48	745.5574	-18.0904	416.9155
8.07	743.1328	27.3795	410.6697
9.55	667.3898	88.1311	404.8143
11.03	470.0530	199.8873	398.9589
12.61	17.9728	404.5343	392.7131
14.08	-751.7378	659.3717	386.9333

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 51)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-807.9904	495.6604	379.4549
1.93	-166.8030	387.6854	374.1567
3.49	349.7783	272.4825	368.4506
4.96	670.3002	164.4936	363.1018
6.58	838.2922	43.2166	357.2139
7.98	831.7666	-52.5388	352.1094
9.59	657.0871	-163.2647	346.2069
11.06	342.8920	-263.8849	340.8431
12.63	-151.9936	-370.5838	335.1553
14.08	-761.2423	-469.7592	329.8685

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 51)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-795.4017	430.5462	697.2063
1.53	-456.0192	336.5400	675.0854
2.41	-203.6112	233.1160	652.9645
3.28	-41.8669	130.5253	630.8436
4.16	31.7575	32.4641	608.7227
5.14	15.2529	-71.1699	584.1440
6.02	-84.1161	-160.5038	562.0231

Relazione di calcolo monolite

6.89	-259.9158	-244.8441	539.9022
7.77	-505.8773	-318.2873	517.7813
8.65	-807.9904	-365.9214	495.6604

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 51)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-751.7378	-407.4029	671.3050
1.53	-436.9411	-310.6059	649.1841
2.41	-205.8391	-214.6752	627.0632
3.28	-59.0453	-119.0202	604.9423
4.16	5.5929	-27.6777	582.8215
5.14	-13.7932	67.8645	558.2427
6.02	-108.4536	148.3634	536.1218
6.89	-270.9202	221.5076	514.0009
7.77	-492.6043	281.0572	491.8800
8.65	-761.2423	329.8685	469.7592

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 52)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-818.6146	-685.0746	473.8582
1.94	-17.0715	-402.5640	468.0783
3.52	455.6028	-195.4333	461.8326
5.00	661.0082	-81.6501	455.9772
6.48	736.8687	-18.9929	450.1218
8.07	734.5032	28.3185	443.8760
9.55	656.2807	90.5629	438.0206
11.03	454.6696	203.1137	432.1652
12.61	-2.3050	407.1330	425.9194
14.08	-774.2257	659.4406	420.1396

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 52)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-820.1877	495.7242	394.6751
1.93	-178.9076	387.7492	389.3769
3.49	337.7736	272.5463	383.6708
4.96	658.3891	164.5574	378.3221
6.58	826.4841	43.2804	372.4342
7.98	820.0479	-52.4750	367.3297
9.59	645.4716	-163.2009	361.4272
11.06	331.3704	-263.8211	356.0634
12.63	-163.4157	-370.5200	350.3755
14.08	-772.5718	-469.6953	345.0887

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 52)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-818.6146	463.9744	697.2701
1.53	-455.6149	357.5205	675.1492
2.41	-189.3104	244.5955	653.0283
3.28	-20.8742	135.1859	630.9074
4.16	54.3795	32.4026	608.7865
5.14	35.6333	-74.8813	584.2078
6.02	-68.4064	-166.8247	562.0869
6.89	-251.0615	-253.7398	539.9660
7.77	-506.1995	-330.1092	517.8451
8.65	-820.1877	-381.1420	495.7242

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 52)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-774.2257	-441.2190	671.2412
1.53	-435.8231	-330.7522	649.1203
2.41	-191.6745	-225.3516	626.9994
3.28	-38.7576	-123.2200	604.8785
4.16	27.2236	-27.4553	582.7577
5.14	5.5769	71.4191	558.1789
6.02	-93.5001	154.2200	536.0580
6.89	-262.2803	229.5814	513.9371
7.77	-492.2937	292.1573	491.8162
8.65	-772.5718	345.0887	469.6953

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 53)

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-788.7756	-677.4914	441.3667
1.94	2.5263	-396.4823	435.5869
3.52	467.4729	-192.0037	429.3412
5.00	669.6724	-80.9236	423.4858
6.48	746.1929	-20.6921	417.6303
8.07	747.9952	24.8120	411.3846
9.55	675.4431	86.6591	405.5292
11.03	478.7928	200.8492	399.6738
12.61	22.1357	410.0080	393.4280
14.08	-759.5954	670.6124	387.6482

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 53)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-823.8600	488.1203	384.0946
1.93	-186.6709	388.8710	378.7964
3.49	338.2705	281.9806	373.0904
4.96	674.6671	173.8842	367.7416
6.58	859.4847	55.0098	361.8537
7.98	864.3587	-48.0471	356.7492
9.59	690.1167	-167.2159	350.8467
11.06	362.3373	-275.6489	345.4829
12.63	-150.7830	-382.1976	339.7950
14.08	-776.7703	-481.2332	334.5082

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 53)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-788.7756	430.4277	689.6661
1.53	-449.8655	335.5598	667.5453
2.41	-198.5545	231.5761	645.4244
3.28	-38.3392	128.5479	623.3035
4.16	33.3742	30.0346	601.1826
5.14	14.2376	-74.2138	576.6038
6.02	-88.0591	-164.2077	554.4830
6.89	-267.3818	-249.2231	532.3621
7.77	-517.4083	-323.1650	510.2412
8.65	-823.8600	-370.8490	488.1203

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 53)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-759.5954	-408.9692	682.7790
1.53	-443.3986	-312.2288	660.6582
2.41	-210.8381	-216.2679	638.5373
3.28	-62.8211	-120.0778	616.4164
4.16	2.4196	-27.8357	594.2955
5.14	-17.3570	68.9980	569.7167
6.02	-113.5142	150.8021	547.5959
6.89	-278.6314	225.2400	525.4750
7.77	-504.0336	285.7539	503.3541
8.65	-776.7703	334.5082	481.2332

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 54)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-812.0133	-677.6828	474.5912
1.94	-18.3094	-399.3164	468.8114
3.52	451.7336	-195.3277	462.5657
5.00	658.3664	-83.3678	456.7102
6.48	737.4978	-21.6009	450.8548
8.07	739.3690	25.7450	444.6091
9.55	664.3459	89.0857	438.7537
11.03	463.4278	204.0723	432.8982
12.61	1.8791	412.6071	426.6525
14.08	-782.0665	670.6873	420.8727

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 54)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-836.0009	488.1779	399.2295
1.93	-198.7283	388.9286	393.9313
3.49	326.3032	282.0382	388.2253
4.96	662.7843	173.9418	382.8765
6.58	847.6949	55.0674	376.9886

Relazione di calcolo monolite

7.98	852.6494	-47.9895	371.8841
9.59	678.5007	-167.1583	365.9816
11.06	350.8059	-275.5913	360.6178
12.63	-162.2246	-382.1400	354.9299
14.08	-788.1284	-481.1756	349.6431

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 54)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-812.0133	463.8746	689.7237
1.53	-449.4744	356.5489	667.6028
2.41	-184.2630	243.0567	645.4819
3.28	-17.3575	133.2050	623.3611
4.16	55.9810	29.9686	601.2402
5.14	34.5987	-77.9263	576.6614
6.02	-72.3676	-170.5220	554.5405
6.89	-258.5358	-258.0993	532.4196
7.77	-517.7156	-334.9491	510.2987
8.65	-836.0009	-386.0125	488.1779

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 54)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-782.0665	-442.8033	682.7215
1.53	-442.2447	-332.4003	660.6006
2.41	-196.6378	-226.9405	638.4797
3.28	-42.5003	-124.2736	616.3588
4.16	24.0786	-27.6042	594.2379
5.14	2.0281	72.5742	569.6592
6.02	-98.5710	156.6986	547.5383
6.89	-270.0457	233.3784	525.4174
7.77	-503.8233	296.7755	503.2965
8.65	-788.1284	349.6431	481.1756

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 55)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-781.0082	-666.3091	441.2188
1.94	-1.6604	-391.3881	435.4390
3.52	458.7420	-191.2631	429.1932
5.00	661.6318	-82.5018	423.3378
6.48	741.3307	-23.2811	417.4824
8.07	747.3381	22.2567	411.2366
9.55	678.0289	85.0484	405.3812
11.03	482.5910	201.1148	399.5258
12.61	23.3183	413.4710	393.2800
14.08	-766.1876	677.9401	387.5002

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 55)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-808.4254	476.7056	378.9457
1.93	-187.9249	377.3165	373.6475
3.49	318.8158	270.2756	367.9414
4.96	641.7120	169.9375	362.5926
6.58	826.9566	59.4853	356.7047
7.98	843.2072	-36.2702	351.6002
9.59	685.8020	-157.8416	345.6977
11.06	373.9414	-266.1342	340.3339
12.63	-130.7991	-380.9690	334.6461
14.08	-760.7023	-488.7140	329.3593

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 55)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-781.0082	429.4228	678.2514
1.53	-443.2914	333.9094	656.1305
2.41	-193.4581	229.9647	634.0096
3.28	-34.4805	127.4729	611.8888
4.16	36.6138	29.8505	589.7679
5.14	17.8338	-73.1310	565.1891
6.02	-83.0230	-161.8568	543.0682
6.89	-259.7901	-245.6301	520.9473
7.77	-506.2440	-318.5653	498.8265
8.65	-808.4254	-365.8046	476.7056

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 55)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-766.1876	-409.6743	690.2599
1.53	-449.3291	-313.0308	668.1390
2.41	-215.8442	-217.6371	646.0181
3.28	-66.4237	-121.9413	623.8972
4.16	0.6503	-30.2039	601.7763
5.14	-16.5267	65.9569	577.1976
6.02	-109.7346	147.0423	555.0767
6.89	-271.2517	220.7348	532.9558
7.77	-492.4441	280.7019	510.8349
8.65	-760.7023	329.3593	488.7140

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 56)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-804.2852	-666.5007	474.4904
1.94	-22.5315	-394.2270	468.7106
3.52	442.9762	-194.5933	462.4649
5.00	650.3083	-84.9518	456.6094
6.48	732.6257	-24.1945	450.7540
8.07	738.7080	23.1866	444.5083
9.55	666.9313	87.4732	438.6528
11.03	467.2278	204.3369	432.7974
12.61	3.0645	416.0698	426.5517
14.08	-788.6557	678.0151	420.7719

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 56)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-820.5691	476.7630	394.0854
1.93	-199.9852	377.3740	388.7872
3.49	306.8456	270.3330	383.0812
4.96	629.8261	169.9950	377.7324
6.58	815.1635	59.5427	371.8445
7.98	831.4945	-36.2128	366.7400
9.59	674.1823	-157.7841	360.8375
11.06	362.4063	-266.0767	355.4737
12.63	-142.2446	-380.9116	349.7858
14.08	-772.0645	-488.6566	344.4990

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 56)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-804.2852	462.9101	678.3089
1.53	-442.9102	354.9246	656.1880
2.41	-179.1585	241.4602	634.0671
3.28	-13.4813	132.1368	611.9462
4.16	59.2412	29.7857	589.8253
5.14	38.2146	-76.8461	565.2466
6.02	-67.3154	-168.1759	543.1257
6.89	-250.9333	-254.5125	521.0048
7.77	-506.5467	-330.3568	498.8839
8.65	-820.5691	-380.9773	476.7630

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 56)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-788.6557	-443.5637	690.2024
1.53	-448.1184	-333.2698	668.0815
2.41	-201.6086	-228.2618	645.9606
3.28	-46.1017	-126.1076	623.8397
4.16	22.2913	-29.9581	601.7189
5.14	2.8332	69.5340	577.1401
6.02	-94.8128	152.9297	555.0192
6.89	-262.6753	228.8556	532.8983
7.77	-492.2282	291.7406	510.7774
8.65	-772.0645	344.4990	488.6566

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 57)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-769.3807	-647.8866	443.0206
1.94	-10.3121	-382.1221	437.2408
3.52	440.4791	-188.1655	430.9950

Relazione di calcolo monolite

5.00	641.1067	-82.3667	425.1396
6.48	721.5689	-24.3023	419.2842
8.07	729.4691	20.9385	413.0384
9.55	662.2794	83.4075	407.1830
11.03	469.9318	198.3104	401.3276
12.61	16.9790	407.7631	395.0818
14.08	-761.2364	667.9384	389.3020

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 57)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-792.9672	457.9266	378.7675
1.93	-197.2850	363.5311	373.4693
3.49	293.6798	263.9000	367.7632
4.96	612.3177	170.5077	362.4144
6.58	804.3217	65.2673	356.5265
7.98	824.6398	-36.2416	351.4220
9.59	670.9584	-153.6203	345.5195
11.06	366.5044	-260.2862	340.1557
12.63	-127.7678	-373.3961	334.4679
14.08	-745.4144	-478.5303	329.1811

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 57)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-769.3807	430.3180	659.4725
1.53	-431.7058	333.1080	637.3516
2.41	-182.9144	228.6526	615.2307
3.28	-25.0790	126.4787	593.1098
4.16	45.3717	29.6808	570.9889
5.14	26.8534	-72.1470	546.4102
6.02	-72.8221	-159.9367	524.2893
6.89	-247.7261	-243.1953	502.1684
7.77	-492.1432	-316.4022	480.0475
8.65	-792.9672	-365.0395	457.9266

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 57)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-761.2364	-412.4280	680.0762
1.53	-443.0880	-313.2152	657.9553
2.41	-209.9375	-217.3159	635.8344
3.28	-60.8030	-122.0138	613.7135
4.16	6.4826	-31.0256	591.5926
5.14	-9.5894	64.1132	567.0139
6.02	-100.9542	144.3366	544.8930
6.89	-259.9758	217.4883	522.7721
7.77	-478.4407	277.9540	500.6512
8.65	-745.4144	329.1811	478.5303

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 58)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-793.5847	-648.0915	477.4753
1.94	-32.0088	-385.0761	471.6955
3.52	424.0932	-191.6293	465.4498
5.00	629.3419	-84.9163	459.5944
6.48	712.5318	-25.2570	453.7389
8.07	720.5209	21.8963	447.4932
9.55	650.7821	85.9154	441.6378
11.03	454.0210	201.6447	435.7823
12.61	-3.9917	410.4507	429.5366
14.08	-784.4933	668.0101	423.7568

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 58)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-805.6852	457.9922	394.9165
1.93	-209.9078	363.5967	389.6184
3.49	281.1596	263.9655	383.9123
4.96	599.8937	170.5732	378.5635
6.58	792.0036	65.3329	372.6756
7.98	812.4134	-36.1760	367.5711
9.59	658.8382	-153.5548	361.6686
11.06	354.4806	-260.2206	356.3048
12.63	-139.6893	-373.3306	350.6169

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

14.08 -757.2409 -478.4648 345.3302

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 58)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-793.5847	464.9002	659.5380
1.53	-431.4433	354.8726	637.4171
2.41	-168.2006	240.6243	615.2963
3.28	-3.3456	131.4123	593.1754
4.16	68.8924	29.7268	571.0545
5.14	48.1528	-75.9050	546.4757
6.02	-56.3032	-166.4484	524.3548
6.89	-238.3107	-252.4602	502.2340
7.77	-492.3294	-328.8276	480.1131
8.65	-805.6852	-381.1601	457.9922

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 58)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-784.4933	-447.6182	680.0106
1.53	-441.6670	-334.4293	657.8897
2.41	-195.1323	-228.0143	635.7688
3.28	-39.8819	-126.2109	613.6480
4.16	28.7259	-30.7930	591.5271
5.14	10.3628	67.6907	566.9483
6.02	-85.4656	150.2525	544.8274
6.89	-250.8950	225.7005	522.7065
7.77	-477.9459	289.6767	500.5857
8.65	-757.2409	345.3302	478.4648

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 59)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-780.8669	-660.8247	442.5047
1.94	-7.9106	-388.0500	436.7249
3.52	448.0632	-188.8494	430.4791
5.00	647.4316	-80.0654	424.6237
6.48	723.3092	-20.5560	418.7683
8.07	725.0526	24.7281	412.5225
9.55	653.0492	85.7580	406.6671
11.03	459.1862	197.4623	400.8117
12.61	11.5609	401.0383	394.5660
14.08	-751.6140	653.7404	388.7861

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 59)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-774.7272	471.1274	373.2821
1.93	-166.4863	366.0213	367.9839
3.49	317.7595	252.8232	362.2779
4.96	611.8179	150.8739	356.9291
6.58	772.4507	48.0675	351.0412
7.98	777.3565	-41.0594	345.9367
9.59	627.4650	-144.1204	340.0342
11.06	342.3500	-246.3154	334.6704
12.63	-129.9138	-359.1510	328.9825
14.08	-726.7202	-464.0303	323.6957

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 59)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-780.8669	431.1721	672.6733
1.53	-441.9372	335.1372	650.5524
2.41	-191.0958	231.3111	628.4315
3.28	-30.7747	129.5157	606.3106
4.16	42.4695	33.0664	584.1897
5.14	27.4590	-68.2490	559.6110
6.02	-68.5702	-155.4300	537.4901
6.89	-239.2618	-238.0258	515.3692
7.77	-478.9264	-310.7295	493.2483
8.65	-774.7272	-359.3535	471.1274

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 59)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-751.6140	-410.5292	665.5761

Relazione di calcolo monolite

1.53	-435.0874	-311.4198	643.4552
2.41	-203.5261	-215.5119	621.3343
3.28	-55.8013	-120.7489	599.2134
4.16	10.7492	-30.7853	577.0926
5.14	-4.9070	62.8268	552.5138
6.02	-94.5337	141.4858	530.3929
6.89	-250.4311	213.0818	508.2720
7.77	-464.5175	272.5720	486.1511
8.65	-726.7202	323.6957	464.0303

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 60)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-805.0346	-661.0385	476.9066
1.94	-29.5656	-391.0028	471.1268
3.52	431.7123	-192.3064	464.8810
5.00	635.6900	-82.6061	459.0256
6.48	714.2816	-21.5013	453.1702
8.07	716.0993	25.6947	446.9244
9.55	641.5344	88.2735	441.0690
11.03	443.2483	200.8014	435.2136
12.61	-9.4410	403.7253	428.9679
14.08	-774.8955	653.8031	423.1880

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 60)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-787.5421	471.2023	389.5548
1.93	-179.1924	366.0962	384.2567
3.49	305.1707	252.8981	378.5506
4.96	599.3389	150.9488	373.2018
6.58	760.0927	48.1425	367.3139
7.98	765.1033	-40.9845	362.2094
9.59	615.3331	-144.0455	356.3069
11.06	330.3283	-246.2405	350.9431
12.63	-141.8186	-359.0761	345.2553
14.08	-738.5164	-463.9554	339.9685

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 60)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-805.0346	465.7323	672.7482
1.53	-441.6528	356.8947	650.6273
2.41	-176.3629	243.2867	628.5064
3.28	-9.0171	134.4594	606.3855
4.16	66.0230	33.1232	584.2646
5.14	48.7983	-72.0028	559.6859
6.02	-52.0138	-161.9517	537.5650
6.89	-229.8268	-247.3235	515.4441
7.77	-479.1349	-323.2205	493.3232
8.65	-787.5421	-375.5795	471.2023

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 60)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-774.8955	-445.6345	665.5012
1.53	-433.7598	-332.5620	643.3803
2.41	-188.8156	-226.2600	621.2594
3.28	-34.9364	-124.9827	599.1385
4.16	32.9672	-30.5864	577.0177
5.14	15.0566	66.3604	552.4389
6.02	-78.9868	147.3364	530.3180
6.89	-241.2222	221.1967	508.1971
7.77	-463.8781	284.4315	486.0762
8.65	-738.5164	339.9685	463.9554

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 61)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-790.1504	-674.9471	441.6985
1.94	-2.2610	-394.2558	435.9187
3.52	458.9509	-189.3779	429.6729
5.00	656.7607	-77.5554	423.8175
6.48	727.8248	-16.7393	417.9621
8.07	723.4559	28.3802	411.7163
9.55	646.9392	87.8574	405.8609

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

11.03	451.8957	196.4693	400.0055
12.61	9.5035	394.6975	393.7597
14.08	-739.8263	640.8742	387.9799

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 61)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-793.0780	485.5520	378.8378
1.93	-164.0615	380.1912	373.5397
3.49	342.1456	266.7188	367.8336
4.96	655.4018	160.3520	362.4848
6.58	819.8084	43.2632	356.5969
7.98	809.3207	-58.2457	351.4924
9.59	628.0014	-163.7407	345.5899
11.06	318.2295	-257.3955	340.2261
12.63	-160.7716	-356.7084	334.5382
14.08	-745.1359	-450.9050	329.2515

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 61)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-790.1504	431.7483	687.0978
1.53	-450.2296	336.7716	664.9770
2.41	-197.8419	233.0945	642.8561
3.28	-36.1199	130.7804	620.7352
4.16	37.8723	33.3384	598.6143
5.14	22.5036	-69.4414	574.0355
6.02	-75.1468	-158.0960	551.9147
6.89	-248.7503	-242.1167	529.7938
7.77	-492.4781	-315.9307	507.6729
8.65	-793.0780	-364.9799	485.5520

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 61)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-739.8263	-408.3204	652.4508
1.53	-425.1641	-309.3822	630.3299
2.41	-195.5312	-213.0027	608.2090
3.28	-50.1712	-117.8249	586.0881
4.16	13.6698	-27.4636	563.9673
5.14	-5.4576	66.7301	539.3885
6.02	-98.7609	146.0743	517.2676
6.89	-258.9742	218.4247	495.1467
7.77	-477.9798	278.2991	473.0258
8.65	-745.1359	329.2515	450.9050

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 62)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-814.2085	-675.1589	475.9330
1.94	-23.8186	-397.1948	470.1532
3.52	442.6727	-192.8187	463.9074
5.00	645.0697	-80.0834	458.0520
6.48	718.8329	-17.6778	452.1966
8.07	714.5327	29.3466	445.9508
9.55	635.4590	90.3671	440.0954
11.03	436.0034	199.7997	434.2400
12.61	-11.4396	397.3775	427.9942
14.08	-763.0438	640.9379	422.2144

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 62)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-805.8432	485.6256	394.9977
1.93	-176.7198	380.2648	389.6995
3.49	329.6024	266.7923	383.9934
4.96	642.9666	160.4255	378.6447
6.58	807.4920	43.3368	372.7567
7.98	797.1073	-58.1721	367.6523
9.59	615.9070	-163.6671	361.7497
11.06	306.2434	-257.3220	356.3859
12.63	-172.6429	-356.6348	350.6981
14.08	-756.9006	-450.8314	345.4113

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 62)

Relazione di calcolo monolite

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-814.2085	466.1870	687.1714
1.53	-449.9264	358.4480	665.0505
2.41	-183.1490	245.0209	642.9296
3.28	-14.4362	135.6988	620.8088
4.16	61.3363	33.3877	598.6879
5.14	43.7526	-73.1868	574.1091
6.02	-58.6686	-164.5953	551.9882
6.89	-239.3685	-251.3757	529.8673
7.77	-492.6987	-328.3620	507.7465
8.65	-805.8432	-381.1241	485.6256

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 62)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-763.0438	-443.2081	652.3772
1.53	-423.9539	-330.3288	630.2564
2.41	-180.9394	-223.8706	608.1355
3.28	-29.3367	-122.1328	586.0146
4.16	35.9069	-27.2968	563.8937
5.14	14.5386	70.2741	539.3149
6.02	-83.2035	151.9708	517.1940
6.89	-249.8072	226.6190	495.0732
7.77	-477.3984	290.0674	472.9523
8.65	-756.9006	345.4113	450.8314

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 63)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-673.0365	-599.4993	346.9591
1.94	25.1085	-348.0839	346.9591
3.52	431.6300	-166.5297	346.9591
5.00	606.0572	-68.8874	346.9591
6.48	670.6210	-16.6829	346.9591
8.07	670.6210	22.5450	346.9591
9.55	606.0572	76.8849	346.9591
11.03	431.6300	178.5156	346.9591
12.61	25.1085	365.7202	346.9591
14.08	-673.0365	599.4993	346.9591

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 63)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-672.0210	420.5056	275.7351
1.93	-126.2626	330.6457	275.7351
3.49	315.4691	233.8676	275.7351
4.96	592.0112	143.1497	275.7351
6.58	742.5475	43.2873	275.7351
7.98	742.5475	-43.2873	275.7351
9.59	591.4381	-143.3971	275.7351
11.06	313.5669	-234.3700	275.7351
12.63	-127.2962	-330.8390	275.7351
14.08	-672.0210	-420.5056	275.7351

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 63)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-673.0365	351.3041	610.5056
1.53	-396.3874	275.3891	589.6520
2.41	-190.4619	190.4263	568.7983
3.28	-59.3324	105.3472	547.9446
4.16	-1.3103	23.9723	527.0910
5.14	-18.0367	-61.0477	503.9203
6.02	-101.6575	-132.3751	483.0666
6.89	-245.1443	-196.6857	462.2129
7.77	-440.3791	-248.0906	441.3593
8.65	-672.0210	-275.7351	420.5056

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 63)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-673.0365	-351.3041	610.5056
1.53	-396.3874	-275.3891	589.6520
2.41	-190.4619	-190.4263	568.7983
3.28	-59.3324	-105.3472	547.9446
4.16	-1.3103	-23.9723	527.0910

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5.14	-18.0367	61.0477	503.9203
6.02	-101.6575	132.3751	483.0666
6.89	-245.1443	196.6857	462.2129
7.77	-440.3791	248.0906	441.3593
8.65	-672.0210	275.7351	420.5056

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 64)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-894.0064	-832.6120	426.5150
1.94	68.7678	-475.5598	426.5150
3.52	616.3219	-219.1956	426.5150
5.00	838.6675	-82.4817	426.5150
6.48	908.4612	-11.3155	426.5150
8.07	891.7665	38.3168	426.5150
9.55	796.5445	104.4670	426.5150
11.03	566.8947	229.6603	426.5150
12.61	48.3657	463.3299	426.5150
14.08	-835.1319	758.3436	426.5150

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 64)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-973.2934	657.6399	389.6765
1.93	-130.3716	505.9158	389.6765
3.49	536.9181	346.8506	389.6765
4.96	936.3797	197.7462	389.6765
6.58	1116.5429	24.0014	389.6765
7.98	1070.9826	-89.0875	389.6765
9.59	820.9116	-219.8567	389.6765
11.06	410.0651	-338.6908	389.6765
12.63	-216.5830	-464.7042	389.6765
14.08	-975.3217	-581.8320	389.6765

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 64)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-894.0064	435.0404	847.6399
1.53	-547.0593	350.0006	826.7863
2.41	-282.3865	247.2659	805.9326
3.28	-110.3962	139.1104	785.0789
4.16	-33.0876	31.6031	764.2253
5.14	-56.2426	-84.4536	741.0545
6.02	-171.8772	-184.2739	720.2009
6.89	-372.0503	-275.7450	699.3472
7.77	-646.3214	-349.6759	678.4936
8.65	-973.2934	-389.6739	657.6399

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 64)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-835.1319	-428.6722	771.8320
1.53	-495.7659	-338.7626	750.9783
2.41	-241.8763	-234.2949	730.1247
3.28	-81.1696	-126.7840	709.2710
4.16	-14.0171	-21.1873	688.4174
5.14	-46.1948	92.1828	665.2466
6.02	-167.6776	189.5779	644.3930
6.89	-371.6491	278.8519	623.5393
7.77	-647.9039	350.8818	602.6856
8.65	-975.3217	389.6791	581.8320

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 65)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-866.9705	-803.1110	428.2880
1.94	64.4537	-462.5168	428.2880
3.52	601.3470	-218.6602	428.2880
5.00	828.4176	-89.2189	428.2880
6.48	911.0931	-21.6096	428.2880
8.07	911.1277	28.1590	428.2880
9.55	828.5050	98.6871	428.2880
11.03	601.4498	233.6001	428.2880
12.61	64.4972	485.2689	428.2880
14.08	-867.0899	803.2638	428.2880

Relazione di calcolo monolite**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 65)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1037.2682	627.5258	410.0033
1.93	-210.2727	510.7047	410.0033
3.49	490.5299	384.8896	410.0033
4.96	953.5587	235.3551	410.0033
6.58	1201.0996	71.2207	410.0033
7.98	1201.2022	-71.0740	410.0033
9.59	952.9566	-235.6150	410.0033
11.06	487.8411	-385.7006	410.0033
12.63	-211.6734	-511.1128	410.0033
14.08	-1037.2994	-627.6818	410.0033

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 65)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-866.9705	433.6451	817.5258
1.53	-522.2586	345.8531	796.6721
2.41	-262.1136	241.0218	775.8185
3.28	-96.2737	131.2099	754.9648
4.16	-26.5796	21.9393	734.1111
5.14	-60.2084	-96.5832	710.9404
6.02	-187.5343	-199.1062	690.0867
6.89	-401.8562	-293.3964	669.2331
7.77	-692.5709	-369.4989	648.3794
8.65	-1037.2682	-410.0033	627.5258

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 65)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-867.0899	-433.6578	817.6818
1.53	-522.3633	-345.8745	796.8281
2.41	-262.1982	-241.0455	775.9744
3.28	-96.3383	-131.2309	755.1208
4.16	-26.6277	-21.9550	734.2671
5.14	-60.2442	96.5744	711.0964
6.02	-187.5647	199.1030	690.2427
6.89	-401.8854	293.3969	669.3891
7.77	-692.6012	369.5006	648.5354
8.65	-1037.2994	410.0033	627.6818

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 66)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-835.1319	-758.3436	426.5150
1.94	48.3657	-442.0340	426.5150
3.52	566.8947	-215.5727	426.5150
5.00	796.5445	-95.4137	426.5150
6.48	891.7665	-31.8598	426.5150
8.07	908.4612	18.0350	426.5150
9.55	838.6675	92.3394	426.5150
11.03	616.3219	234.7556	426.5150
12.61	68.7678	499.1990	426.5150
14.08	-894.0064	832.6120	426.5150

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 66)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-975.3217	581.8320	389.6765
1.93	-215.1312	464.4518	389.6765
3.49	412.8143	338.0345	389.6765
4.96	821.7904	219.5335	389.6765
6.58	1070.9826	89.0875	389.6765
7.98	1116.5429	-24.0014	389.6765
9.59	935.5879	-198.1527	389.6765
11.06	534.0966	-347.6765	389.6765
12.63	-131.9531	-506.2334	389.6765
14.08	-973.2934	-657.6399	389.6765

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 66)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-835.1319	428.6722	771.8320
1.53	-495.7659	338.7626	750.9783
2.41	-241.8763	234.2949	730.1247

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

3.28	-81.1696	126.7840	709.2710
4.16	-14.0171	21.1873	688.4174
5.14	-46.1948	-92.1828	665.2466
6.02	-167.6776	-189.5779	644.3930
6.89	-371.6491	-278.8519	623.5393
7.77	-647.9039	-350.8818	602.6856
8.65	-975.3217	-389.6791	581.8320

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 66)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-894.0064	-435.0404	847.6399
1.53	-547.0593	-350.0006	826.7863
2.41	-282.3865	-247.2659	805.9326
3.28	-110.3962	-139.1104	785.0789
4.16	-33.0876	-31.6031	764.2253
5.14	-56.2426	84.4536	741.0545
6.02	-171.8772	184.2739	720.2009
6.89	-372.0503	275.7450	699.3472
7.77	-646.3214	349.6759	678.4936
8.65	-973.2934	389.6739	657.6399

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 67)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-783.1694	-684.5061	425.5102
1.94	18.5460	-404.2679	425.5102
3.52	497.4103	-202.4060	425.5102
5.00	716.9888	-94.3180	425.5102
6.48	814.6795	-35.7479	425.5102
8.07	838.9452	12.5426	425.5102
9.55	778.1949	85.2297	425.5102
11.03	569.1574	222.8345	425.5102
12.61	47.9233	475.8423	425.5102
14.08	-869.3092	792.6922	425.5102

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 67)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-909.4490	506.5974	380.3931
1.93	-248.7044	409.1913	380.3931
3.49	315.9512	312.4132	380.3931
4.96	707.7196	221.6953	380.3931
6.58	983.7576	112.0969	380.3931
7.98	1045.4215	-24.0057	380.3931
9.59	879.1693	-181.3865	380.3931
11.06	507.1293	-324.4035	380.3931
12.63	-117.2327	-476.0606	380.3931
14.08	-909.7191	-617.0240	380.3931

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 67)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-783.1694	425.8159	696.5974
1.53	-448.8057	331.1399	675.7437
2.41	-202.3062	226.2322	654.8900
3.28	-48.1387	121.2158	634.0364
4.16	15.4319	19.8812	613.1827
5.14	-15.8865	-87.9040	590.0120
6.02	-131.9730	-180.5693	569.1583
6.89	-326.8557	-266.5120	548.3047
7.77	-592.0519	-337.9319	527.4510
8.65	-909.4490	-380.3943	506.5974

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 67)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-869.3092	-435.8621	807.0240
1.53	-523.6154	-347.6814	786.1704
2.41	-261.4243	-245.0354	765.3167
3.28	-91.0556	-138.8473	744.4630
4.16	-13.1165	-34.5347	723.6094
5.14	-31.9396	77.3131	700.4387
6.02	-140.1775	173.5445	679.5850
6.89	-330.1715	262.5662	658.7313
7.77	-592.9304	336.3995	637.8777

Relazione di calcolo monolite

8.65	-909.7191	380.3919	617.0240
------	-----------	----------	----------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 68)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-830.4751	-736.1577	425.4357
1.94	26.8193	-428.1074	425.4357
3.52	526.7062	-205.3704	425.4357
5.00	741.6045	-85.3572	425.4357
6.48	821.3069	-20.9858	425.4357
8.07	821.2726	27.5138	425.4357
9.55	741.5180	94.4843	425.4357
11.03	526.6044	219.3451	425.4357
12.61	26.7764	448.9305	425.4357
14.08	-830.3564	736.0061	425.4357

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 68)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-835.6712	559.2895	356.9486
1.93	-124.8529	419.0411	356.9486
3.49	412.7529	267.9950	356.9486
4.96	706.0403	143.0491	356.9486
6.58	856.4140	43.1867	356.9486
7.98	856.2731	-43.3880	356.9486
9.59	705.0007	-143.4977	356.9486
11.06	410.1537	-268.6315	356.9486
12.63	-126.3481	-419.1913	356.9486
14.08	-835.6346	-559.1348	356.9486

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 68)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-830.4751	430.7701	749.2895
1.53	-490.1636	340.0102	728.4359
2.41	-234.9647	237.2280	707.5822
3.28	-70.6502	133.4571	686.7285
4.16	4.1087	33.3649	665.8749
5.14	-13.2645	-72.4129	642.7041
6.02	-114.8358	-162.5769	621.8505
6.89	-292.8427	-245.7070	600.9968
7.77	-538.8253	-314.8636	580.1432
8.65	-835.6712	-356.9487	559.2895

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 68)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-830.3564	-430.7569	749.1348
1.53	-490.0596	-339.9889	728.2811
2.41	-234.8806	-237.2047	707.4275
3.28	-70.5855	-133.4369	686.5738
4.16	4.1577	-33.3503	665.7202
5.14	-13.2266	72.4205	642.5494
6.02	-114.8021	162.5788	621.6958
6.89	-292.8091	245.7053	600.8421
7.77	-538.7898	314.8614	579.9885
8.65	-835.6346	356.9486	559.1348

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 69)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-869.3092	-792.6922	425.5102
1.94	47.9233	-453.1504	425.5102
3.52	569.1574	-207.7480	425.5102
5.00	778.1949	-75.5482	425.5102
6.48	838.9452	-5.8888	425.5102
8.07	814.6795	42.0194	425.5102
9.55	716.9888	102.8278	425.5102
11.03	497.4103	215.3483	425.5102
12.61	18.5460	423.5485	425.5102
14.08	-783.1694	684.5061	425.5102

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 69)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-909.7191	617.0240	380.3931

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

1.93	-115.7455	475.7568	380.3931
3.49	509.7619	323.6136	380.3931
4.96	879.8941	180.9976	380.3931
6.58	1045.4215	24.0057	380.3931
7.98	983.7576	-112.0969	380.3931
9.59	706.8324	-221.9427	380.3931
11.06	313.4108	-312.9156	380.3931
12.63	-249.9834	-409.3846	380.3931
14.08	-909.4490	-506.5974	380.3931

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 69)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-869.3092	435.8621	807.0240
1.53	-523.6154	347.6814	786.1704
2.41	-261.4243	245.0354	765.3167
3.28	-91.0556	138.8473	744.4630
4.16	-13.1165	34.5347	723.6094
5.14	-31.9396	-77.3131	700.4387
6.02	-140.1775	-173.5445	679.5850
6.89	-330.1715	-262.5662	658.7313
7.77	-592.9304	-336.3995	637.8777
8.65	-909.7191	-380.3919	617.0240

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 69)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-783.1694	-425.8159	696.5974
1.53	-448.8057	-331.1399	675.7437
2.41	-202.3062	-226.2322	654.8900
3.28	-48.1387	-121.2158	634.0364
4.16	15.4319	-19.8812	613.1827
5.14	-15.8865	87.9040	590.0120
6.02	-131.9730	180.5693	569.1583
6.89	-326.8557	266.5120	548.3047
7.77	-592.0519	337.9319	527.4510
8.65	-909.4490	380.3943	506.5974

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 70)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-949.2587	-890.8905	446.4451
1.94	79.6741	-507.4301	446.4451
3.52	662.4887	-232.3637	446.4451
5.00	896.8163	-85.8818	446.4451
6.48	967.9197	-9.9751	446.4451
8.07	947.0536	42.2583	446.4451
9.55	844.1690	111.3612	446.4451
11.03	600.7155	242.4452	446.4451
12.61	54.1866	487.7313	446.4451
14.08	-875.6480	798.0543	446.4451

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 70)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1048.6141	716.9238	418.1617
1.93	-131.4010	549.7336	418.1617
3.49	592.2788	375.0967	418.1617
4.96	1022.4708	211.3956	418.1617
6.58	1210.0412	19.1803	418.1617
7.98	1153.0914	-100.5372	418.1617
9.59	878.2805	-238.9712	418.1617
11.06	434.1908	-364.7707	418.1617
12.63	-238.9031	-498.1702	418.1617
14.08	-1051.1448	-622.1632	418.1617

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 70)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-949.2587	456.0137	906.9238
1.53	-584.7266	368.6568	886.0702
2.41	-305.3646	261.4775	865.2165
3.28	-123.1582	147.5517	844.3629
4.16	-41.0278	33.5105	823.5092
5.14	-65.7906	-90.3060	800.3385
6.02	-189.4296	-197.2499	779.4848

Relazione di calcolo monolite

6.89	-403.7757	-295.5116	758.6311
7.77	-697.8075	-375.0744	737.7775
8.65	-1048.6141	-418.1608	716.9238

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 70)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-875.6480	-448.0585	812.1632
1.53	-520.6057	-354.5985	791.3096
2.41	-254.7304	-245.2575	770.4559
3.28	-86.6324	-132.1410	749.6023
4.16	-17.1985	-20.4904	728.7486
5.14	-53.2390	99.9659	705.5779
6.02	-184.1865	203.8771	684.7242
6.89	-403.2776	299.3914	663.8706
7.77	-699.7855	376.5770	643.0169
8.65	-1051.1448	418.1625	622.1632

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 71)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-915.4540	-854.0140	448.6202
1.94	74.2900	-491.1251	448.6202
3.52	643.7762	-231.6928	448.6202
5.00	884.0077	-94.3018	448.6202
6.48	971.2112	-22.8412	448.6202
8.07	971.2544	29.5625	448.6202
9.55	884.1169	104.1377	448.6202
11.03	643.9047	247.3713	448.6202
12.61	74.3444	515.1561	448.6202
14.08	-915.6033	854.2050	448.6202

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 71)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1128.5801	679.2808	443.5704
1.93	-231.2752	555.7194	443.5704
3.49	534.2951	422.6451	443.5704
4.96	1043.9456	258.4065	443.5704
6.58	1315.7376	78.2040	443.5704
7.98	1315.8659	-78.0207	443.5704
9.59	1043.3362	-258.6695	443.5704
11.06	531.4096	-423.5332	443.5704
12.63	-232.7677	-556.1812	443.5704
14.08	-1128.6190	-679.4758	443.5704

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 71)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-915.4540	454.2304	869.2808
1.53	-553.7263	363.4691	848.4272
2.41	-280.0265	253.6707	827.5735
3.28	-105.5091	137.6755	806.7198
4.16	-32.8969	21.4311	785.8662
5.14	-70.7513	-105.4671	762.6954
6.02	-209.0035	-215.7890	741.8418
6.89	-441.0342	-317.5740	720.9881
7.77	-755.6188	-399.8510	700.1345
8.65	-1128.5801	-443.5704	679.2808

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 71)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-915.6033	-454.2463	869.4758
1.53	-553.8573	-363.4959	848.6221
2.41	-280.1322	-253.7003	827.7685
3.28	-105.5898	-137.7018	806.9148
4.16	-32.9570	-21.4506	786.0612
5.14	-70.7961	105.4561	762.8904
6.02	-209.0415	215.7850	742.0368
6.89	-441.0707	317.5747	721.1831
7.77	-755.6567	399.8531	700.3295
8.65	-1128.6190	443.5704	679.4758

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 72)

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-875.6480	-798.0543	446.4451
1.94	54.1866	-465.5204	446.4451
3.52	600.7155	-227.8321	446.4451
5.00	844.1690	-102.0439	446.4451
6.48	947.0536	-35.6526	446.4451
8.07	967.9197	16.9089	446.4451
9.55	896.8163	96.2046	446.4451
11.03	662.4887	248.8172	446.4451
12.61	79.6741	532.5699	446.4451
14.08	-949.2587	890.8905	446.4451

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 72)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1051.1448	622.1632	418.1617
1.93	-237.3467	497.9029	418.1617
3.49	437.1517	364.0759	418.1617
4.96	879.2357	238.6292	418.1617
6.58	1153.0914	100.5372	418.1617
7.98	1210.0412	-19.1803	418.1617
9.59	1021.6243	-211.8420	418.1617
11.06	589.2274	-376.0034	418.1617
12.63	-133.1194	-550.0823	418.1617
14.08	-1048.6141	-716.9238	418.1617

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 72)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-875.6480	448.0585	812.1632
1.53	-520.6057	354.5985	791.3096
2.41	-254.7304	245.2575	770.4559
3.28	-86.6324	132.1410	749.6023
4.16	-17.1985	20.4904	728.7486
5.14	-53.2390	-99.9659	705.5779
6.02	-184.1865	-203.8771	684.7242
6.89	-403.2776	-299.3914	663.8706
7.77	-699.7855	-376.5770	643.0169
8.65	-1051.1448	-418.1625	622.1632

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 72)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-949.2587	-456.0137	906.9238
1.53	-584.7266	-368.6568	886.0702
2.41	-305.3646	-261.4775	865.2165
3.28	-123.1582	-147.5517	844.3629
4.16	-41.0278	-33.5105	823.5092
5.14	-65.7906	90.3060	800.3385
6.02	-189.4296	197.2499	779.4848
6.89	-403.7757	295.5116	758.6311
7.77	-697.8075	375.0744	737.7775
8.65	-1048.6141	418.1608	716.9238

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 73)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-810.7248	-705.7575	445.2277
1.94	16.8850	-418.3165	445.2277
3.52	513.8400	-211.3788	445.2277
5.00	744.7119	-100.6794	445.2277
6.48	850.6897	-40.5176	445.2277
8.07	881.0269	10.0390	445.2277
9.55	821.2343	87.3132	445.2277
11.03	603.5480	233.9119	445.2277
12.61	53.6387	503.3715	445.2277
14.08	-918.3649	840.9908	445.2277

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 73)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-968.8037	528.1198	406.5572
1.93	-279.3131	428.8273	406.5572
3.49	316.0727	332.0491	406.5572
4.96	736.6471	241.3313	406.5572
6.58	1044.0597	129.2988	406.5572

Relazione di calcolo monolite

7.98	1121.1389	-19.1857	406.5572
9.59	951.1004	-190.8843	406.5572
11.06	555.5175	-346.9123	406.5572
12.63	-114.7200	-512.3665	406.5572
14.08	-969.1474	-666.1541	406.5572

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 73)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-810.7248	444.5173	718.1198
1.53	-461.9140	345.0888	697.2662
2.41	-205.2634	235.1894	676.4125
3.28	-45.3329	125.1849	655.5589
4.16	19.6256	18.8580	634.7052
5.14	-15.3419	-94.6199	611.5345
6.02	-139.5467	-192.6199	590.6808
6.89	-347.2800	-283.9703	569.8272
7.77	-629.9676	-360.3929	548.9735
8.65	-968.8037	-406.5587	528.1198

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 73)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-918.3649	-457.0895	856.1541
1.53	-555.4022	-365.7330	835.3004
2.41	-279.1602	-258.6744	814.4468
3.28	-98.9907	-147.2155	793.5931
4.16	-16.0765	-37.1729	772.7394
5.14	-35.4246	81.3788	749.5687
6.02	-149.8156	183.8350	728.7150
6.89	-351.4345	279.0342	707.8614
7.77	-631.0728	358.4752	687.0077
8.65	-969.1474	406.5557	666.1541

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 74)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-869.8348	-770.3223	445.0549
1.94	27.2470	-448.1132	445.0549
3.52	550.4753	-215.0806	445.0549
5.00	775.4913	-89.4746	445.0549
6.48	858.9783	-22.0615	445.0549
8.07	858.9355	28.7560	445.0549
9.55	775.3831	98.8841	445.0549
11.03	550.3480	229.5525	445.0549
12.61	27.1933	469.7331	445.0549
14.08	-869.6864	770.1328	445.0549

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 74)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-876.5837	593.9855	377.2520
1.93	-124.5004	441.1399	377.2520
3.49	437.0738	276.5269	377.2520
4.96	734.5475	143.0239	377.2520
6.58	884.8806	43.1615	377.2520
7.98	884.7045	-43.4132	377.2520
9.59	733.3914	-143.5229	377.2520
11.06	434.3004	-277.1968	377.2520
12.63	-126.1111	-441.2794	377.2520
14.08	-876.5380	-593.7921	377.2520

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 74)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-869.8348	450.6366	783.9855
1.53	-513.6076	356.1655	763.1318
2.41	-246.0904	248.9284	742.2782
3.28	-73.4797	140.4846	721.4245
4.16	5.4634	35.7131	700.5708
5.14	-12.0715	-75.2543	677.4001
6.02	-118.1303	-170.1273	656.5465
6.89	-304.7673	-257.9623	635.6928
7.77	-563.4369	-331.5568	614.8391
8.65	-876.5837	-377.2521	593.9855

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 74)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-869.6864	-450.6201	783.7921
1.53	-513.4777	-356.1388	762.9384
2.41	-245.9853	-248.8993	742.0848
3.28	-73.3988	-140.4593	721.2311
4.16	5.5247	-35.6948	700.3775
5.14	-12.0241	75.2637	677.2067
6.02	-118.0882	170.1298	656.3531
6.89	-304.7253	257.9602	635.4994
7.77	-563.3924	331.5540	614.6458
8.65	-876.5380	377.2520	593.7921

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 75)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-918.3649	-840.9908	445.2277
1.94	53.6387	-479.4156	445.2277
3.52	603.5480	-218.0503	445.2277
5.00	821.2343	-77.2107	445.2277
6.48	881.0269	-3.1872	445.2277
8.07	850.6897	46.8914	445.2277
9.55	744.7119	109.3173	445.2277
11.03	513.8400	224.5601	445.2277
12.61	16.8850	438.0080	445.2277
14.08	-810.7248	705.7575	445.2277

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 75)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-969.1474	666.1541	406.5572
1.93	-113.1193	512.0351	406.5572
3.49	558.3327	346.0506	406.5572
4.96	951.8631	190.4600	406.5572
6.58	1121.1389	19.1857	406.5572
7.98	1044.0597	-129.2988	406.5572
9.59	735.6813	-241.5786	406.5572
11.06	313.3728	-332.5516	406.5572
12.63	-280.6535	-429.0205	406.5572
14.08	-968.8037	-528.1198	406.5572

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 75)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-918.3649	457.0895	856.1541
1.53	-555.4022	365.7330	835.3004
2.41	-279.1602	258.6744	814.4468
3.28	-98.9907	147.2155	793.5931
4.16	-16.0765	37.1729	772.7394
5.14	-35.4246	-81.3788	749.5687
6.02	-149.8156	-183.8350	728.7150
6.89	-351.4345	-279.0342	707.8614
7.77	-631.0728	-358.4752	687.0077
8.65	-969.1474	-406.5557	666.1541

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 75)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.65	-810.7248	-444.5173	718.1198
1.53	-461.9140	-345.0888	697.2662
2.41	-205.2634	-235.1894	676.4125
3.28	-45.3329	-125.1849	655.5589
4.16	19.6256	-18.8580	634.7052
5.14	-15.3419	94.6199	611.5345
6.02	-139.5467	192.6199	590.6808
6.89	-347.2800	283.9703	569.8272
7.77	-629.9676	360.3929	548.9735
8.65	-968.8037	406.5587	528.1198

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

Relazione di calcolo monolite

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.318
1.94	0.244
3.52	0.166
5.00	0.110
6.48	0.081
8.07	0.081
9.55	0.110
11.03	0.166
12.61	0.244
14.08	0.318

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.238
1.94	0.184
3.52	0.126
5.00	0.084
6.48	0.062
8.07	0.062
9.55	0.084
11.03	0.126
12.61	0.184
14.08	0.238

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.471
1.94	0.354
3.52	0.231
5.00	0.144
6.48	0.096
8.07	0.092
9.55	0.130
11.03	0.204
12.61	0.311
14.08	0.412

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.370
1.94	0.279
3.52	0.182
5.00	0.113
6.48	0.075
8.07	0.071
9.55	0.101
11.03	0.159
12.61	0.242
14.08	0.320

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.448
1.94	0.337
3.52	0.220
5.00	0.138
6.48	0.094
8.07	0.094
9.55	0.138
11.03	0.220
12.61	0.337
14.08	0.448

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.350
1.94	0.264
3.52	0.172
5.00	0.108
6.48	0.073

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

8.07	0.073
9.55	0.108
11.03	0.172
12.61	0.264
14.08	0.350

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.412
1.94	0.311
3.52	0.204
5.00	0.130
6.48	0.092
8.07	0.096
9.55	0.144
11.03	0.231
12.61	0.354
14.08	0.471

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.320
1.94	0.242
3.52	0.159
5.00	0.101
6.48	0.071
8.07	0.075
9.55	0.113
11.03	0.182
12.61	0.279
14.08	0.370

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.359
1.94	0.275
3.52	0.183
5.00	0.120
6.48	0.088
8.07	0.095
9.55	0.141
11.03	0.223
12.61	0.337
14.08	0.444

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.273
1.94	0.210
3.52	0.141
5.00	0.092
6.48	0.068
8.07	0.075
9.55	0.111
11.03	0.175
12.61	0.264
14.08	0.347

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.399
1.94	0.304
3.52	0.202
5.00	0.131
6.48	0.092
8.07	0.092
9.55	0.131
11.03	0.202
12.61	0.304
14.08	0.399

Relazione di calcolo monolite**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)**

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.307
1.94	0.235
3.52	0.157
5.00	0.102
6.48	0.072
8.07	0.072
9.55	0.102
11.03	0.157
12.61	0.235
14.08	0.307

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.444
1.94	0.337
3.52	0.223
5.00	0.141
6.48	0.095
8.07	0.088
9.55	0.120
11.03	0.183
12.61	0.275
14.08	0.359

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.347
1.94	0.264
3.52	0.175
5.00	0.111
6.48	0.075
8.07	0.068
9.55	0.092
11.03	0.141
12.61	0.210
14.08	0.273

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.239
1.94	0.184
3.52	0.125
5.00	0.083
6.48	0.060
8.07	0.060
9.55	0.081
11.03	0.122
12.61	0.179
14.08	0.231

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.236
1.94	0.183
3.52	0.125
5.00	0.084
6.48	0.061
8.07	0.061
9.55	0.082
11.03	0.122
12.61	0.178
14.08	0.228

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.236
1.94	0.182
3.52	0.123

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5.00	0.082
6.48	0.060
8.07	0.060
9.55	0.082
11.03	0.124
12.61	0.182
14.08	0.236

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.233
1.94	0.181
3.52	0.123
5.00	0.083
6.48	0.061
8.07	0.061
9.55	0.083
11.03	0.124
12.61	0.181
14.08	0.233

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.231
1.94	0.178
3.52	0.121
5.00	0.081
6.48	0.059
8.07	0.060
9.55	0.083
11.03	0.126
12.61	0.185
14.08	0.239

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.228
1.94	0.177
3.52	0.121
5.00	0.081
6.48	0.060
8.07	0.061
9.55	0.084
11.03	0.126
12.61	0.184
14.08	0.236

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.223
1.94	0.173
3.52	0.118
5.00	0.079
6.48	0.059
8.07	0.060
9.55	0.083
11.03	0.125
12.61	0.182
14.08	0.235

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.259
1.94	0.200
3.52	0.136
5.00	0.090
6.48	0.066
8.07	0.065
9.55	0.089
11.03	0.133
12.61	0.195

Relazione di calcolo monolite

14.08	0.251
-------	-------

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.257
1.94	0.199
3.52	0.136
5.00	0.091
6.48	0.067
8.07	0.066
9.55	0.090
11.03	0.133
12.61	0.194
14.08	0.249

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.220
1.94	0.172
3.52	0.118
5.00	0.080
6.48	0.060
8.07	0.061
9.55	0.084
11.03	0.125
12.61	0.181
14.08	0.232

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.229
1.94	0.177
3.52	0.121
5.00	0.081
6.48	0.059
8.07	0.060
9.55	0.082
11.03	0.122
12.61	0.178
14.08	0.229

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.256
1.94	0.197
3.52	0.134
5.00	0.089
6.48	0.065
8.07	0.066
9.55	0.090
11.03	0.135
12.61	0.198
14.08	0.256

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.253
1.94	0.196
3.52	0.134
5.00	0.090
6.48	0.066
8.07	0.067
9.55	0.091
11.03	0.135
12.61	0.197
14.08	0.254

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.225

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

1.94	0.176
3.52	0.121
5.00	0.082
6.48	0.061
8.07	0.061
9.55	0.083
11.03	0.122
12.61	0.177
14.08	0.226

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.235
1.94	0.182
3.52	0.123
5.00	0.082
6.48	0.060
8.07	0.059
9.55	0.080
11.03	0.119
12.61	0.174
14.08	0.223

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.251
1.94	0.194
3.52	0.132
5.00	0.088
6.48	0.065
8.07	0.066
9.55	0.091
11.03	0.137
12.61	0.201
14.08	0.260

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.248
1.94	0.193
3.52	0.132
5.00	0.089
6.48	0.066
8.07	0.067
9.55	0.092
11.03	0.137
12.61	0.200
14.08	0.257

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.232
1.94	0.180
3.52	0.124
5.00	0.083
6.48	0.061
8.07	0.061
9.55	0.081
11.03	0.119
12.61	0.173
14.08	0.220

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.244
1.94	0.189
3.52	0.129
5.00	0.087
6.48	0.065
8.07	0.066
9.55	0.090

Relazione di calcolo monolite

11.03	0.135
12.61	0.198
14.08	0.256

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.239
1.94	0.185
3.52	0.126
5.00	0.083
6.48	0.060
8.07	0.059
9.55	0.081
11.03	0.121
12.61	0.178
14.08	0.231

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.241
1.94	0.188
3.52	0.129
5.00	0.088
6.48	0.066
8.07	0.067
9.55	0.091
11.03	0.136
12.61	0.197
14.08	0.253

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.236
1.94	0.184
3.52	0.126
5.00	0.084
6.48	0.061
8.07	0.060
9.55	0.081
11.03	0.121
12.61	0.177
14.08	0.228

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.249
1.94	0.193
3.52	0.132
5.00	0.088
6.48	0.065
8.07	0.065
9.55	0.089
11.03	0.133
12.61	0.194
14.08	0.249

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.236
1.94	0.182
3.52	0.124
5.00	0.082
6.48	0.060
8.07	0.060
9.55	0.082
11.03	0.123
12.61	0.182
14.08	0.236

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 39)

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.246
1.94	0.192
3.52	0.132
5.00	0.089
6.48	0.066
8.07	0.067
9.55	0.090
11.03	0.133
12.61	0.193
14.08	0.247

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.233
1.94	0.181
3.52	0.124
5.00	0.083
6.48	0.061
8.07	0.061
9.55	0.083
11.03	0.123
12.61	0.181
14.08	0.233

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.256
1.94	0.197
3.52	0.134
5.00	0.090
6.48	0.066
8.07	0.065
9.55	0.087
11.03	0.130
12.61	0.190
14.08	0.244

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 42)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.231
1.94	0.179
3.52	0.122
5.00	0.081
6.48	0.060
8.07	0.060
9.55	0.083
11.03	0.125
12.61	0.184
14.08	0.239

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.253
1.94	0.196
3.52	0.135
5.00	0.091
6.48	0.067
8.07	0.066
9.55	0.088
11.03	0.130
12.61	0.188
14.08	0.241

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 44)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.228
1.94	0.178
3.52	0.122
5.00	0.082
6.48	0.061

Relazione di calcolo monolite

8.07	0.061
9.55	0.084
11.03	0.125
12.61	0.183
14.08	0.236

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 45)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.223
1.94	0.174
3.52	0.119
5.00	0.080
6.48	0.059
8.07	0.060
9.55	0.082
11.03	0.123
12.61	0.182
14.08	0.235

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 46)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.220
1.94	0.173
3.52	0.119
5.00	0.081
6.48	0.061
8.07	0.061
9.55	0.083
11.03	0.124
12.61	0.180
14.08	0.232

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 47)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.229
1.94	0.178
3.52	0.122
5.00	0.082
6.48	0.060
8.07	0.059
9.55	0.081
11.03	0.121
12.61	0.177
14.08	0.229

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 48)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.226
1.94	0.177
3.52	0.122
5.00	0.083
6.48	0.061
8.07	0.061
9.55	0.082
11.03	0.121
12.61	0.176
14.08	0.225

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 49)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.235
1.94	0.182
3.52	0.125
5.00	0.083
6.48	0.060
8.07	0.059
9.55	0.079
11.03	0.118
12.61	0.173
14.08	0.223

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 50)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.232
1.94	0.181
3.52	0.125
5.00	0.084
6.48	0.061
8.07	0.060
9.55	0.080
11.03	0.118
12.61	0.172
14.08	0.220

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 51)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.260
1.94	0.201
3.52	0.137
5.00	0.091
6.48	0.066
8.07	0.065
9.55	0.088
11.03	0.132
12.61	0.194
14.08	0.251

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 52)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.257
1.94	0.200
3.52	0.137
5.00	0.092
6.48	0.067
8.07	0.066
9.55	0.089
11.03	0.132
12.61	0.193
14.08	0.248

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 53)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.256
1.94	0.198
3.52	0.135
5.00	0.090
6.48	0.066
8.07	0.065
9.55	0.089
11.03	0.134
12.61	0.197
14.08	0.256

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 54)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.253
1.94	0.197
3.52	0.135
5.00	0.091
6.48	0.067
8.07	0.066
9.55	0.090
11.03	0.134
12.61	0.196
14.08	0.253

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 55)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.251
1.94	0.195
3.52	0.133

Relazione di calcolo monolite

5.00	0.089
6.48	0.065
8.07	0.066
9.55	0.090
11.03	0.136
12.61	0.200
14.08	0.259

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 56)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.249
1.94	0.194
3.52	0.133
5.00	0.090
6.48	0.066
8.07	0.067
9.55	0.091
11.03	0.136
12.61	0.199
14.08	0.257

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 57)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.244
1.94	0.190
3.52	0.130
5.00	0.087
6.48	0.065
8.07	0.066
9.55	0.090
11.03	0.134
12.61	0.197
14.08	0.256

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 58)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.241
1.94	0.188
3.52	0.130
5.00	0.088
6.48	0.066
8.07	0.067
9.55	0.091
11.03	0.135
12.61	0.196
14.08	0.253

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 59)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.249
1.94	0.194
3.52	0.133
5.00	0.089
6.48	0.065
8.07	0.065
9.55	0.088
11.03	0.132
12.61	0.193
14.08	0.249

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 60)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.247
1.94	0.193
3.52	0.133
5.00	0.090
6.48	0.067
8.07	0.066
9.55	0.089
11.03	0.132
12.61	0.192

14.08 0.246

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 61)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.256
1.94	0.198
3.52	0.135
5.00	0.090
6.48	0.066
8.07	0.065
9.55	0.087
11.03	0.129
12.61	0.189
14.08	0.244

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 62)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.253
1.94	0.197
3.52	0.136
5.00	0.091
6.48	0.067
8.07	0.066
9.55	0.088
11.03	0.129
12.61	0.188
14.08	0.241

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 63)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.232
1.94	0.178
3.52	0.121
5.00	0.081
6.48	0.059
8.07	0.059
9.55	0.081
11.03	0.121
12.61	0.178
14.08	0.232

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 64)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.316
1.94	0.239
3.52	0.157
5.00	0.100
6.48	0.068
8.07	0.065
9.55	0.092
11.03	0.143
12.61	0.215
14.08	0.284

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 65)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.303
1.94	0.229
3.52	0.151
5.00	0.096
6.48	0.067
8.07	0.067
9.55	0.096
11.03	0.151
12.61	0.230
14.08	0.304

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 66)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.284

Relazione di calcolo monolite

1.94	0.215
3.52	0.143
5.00	0.092
6.48	0.065
8.07	0.068
9.55	0.100
11.03	0.157
12.61	0.239
14.08	0.316

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 67)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.255
1.94	0.195
3.52	0.131
5.00	0.086
6.48	0.063
8.07	0.067
9.55	0.098
11.03	0.153
12.61	0.230
14.08	0.302

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 68)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.276
1.94	0.211
3.52	0.142
5.00	0.092
6.48	0.066
8.07	0.066
9.55	0.092
11.03	0.141
12.61	0.211
14.08	0.276

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 69)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.302
1.94	0.230
3.52	0.153
5.00	0.098
6.48	0.067
8.07	0.063
9.55	0.086
11.03	0.131
12.61	0.195
14.08	0.255

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 70)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.338
1.94	0.254
3.52	0.166
5.00	0.104
6.48	0.070
8.07	0.067
9.55	0.094
11.03	0.148
12.61	0.225
14.08	0.297

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 71)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.321
1.94	0.242
3.52	0.159
5.00	0.100
6.48	0.069
8.07	0.069
9.55	0.100

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

11.03	0.159
12.61	0.242
14.08	0.321

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 72)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.297
1.94	0.225
3.52	0.148
5.00	0.094
6.48	0.067
8.07	0.070
9.55	0.104
11.03	0.166
12.61	0.254
14.08	0.338

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 73)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.260
1.94	0.199
3.52	0.133
5.00	0.087
6.48	0.064
8.07	0.069
9.55	0.102
11.03	0.160
12.61	0.242
14.08	0.319

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 74)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.288
1.94	0.220
3.52	0.147
5.00	0.095
6.48	0.067
8.07	0.067
9.55	0.095
11.03	0.147
12.61	0.220
14.08	0.288

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 75)

X [m]	σ_t [MPa]
0.48	0.319
1.94	0.242
3.52	0.160
5.00	0.102
6.48	0.069
8.07	0.064
9.55	0.087
11.03	0.133
12.61	0.199
14.08	0.260

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M Momento flettente, espresso in kNm

V Taglio, espresso in kN

N Sforzo normale, espresso in kN

N_u Sforzo normale ultimo, espressa in kN

M_u Momento ultimo, espressa in kNm

A_{t1} Area armatura inferiore, espressa in mq

A_{t2} Area armatura superiore, espressa in mq

CS Coeff. di sicurezza sezione

V_{Rd} Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kN

V_{Rcd} Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN

V_{Rsd} Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN

A_{sw} Area armature trasversali nella sezione, espressa in mq

Relazione di calcolo monolite

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	922.80 (922.80)	474.81	1236.01	2402.19	0.003607	0.003041	2.60
2	1.94	-35.70 (-577.57)	474.81	2446.70	-2976.21	0.003041	0.003380	5.15
3	3.52	-593.61 (-852.74)	474.81	1259.96	-2262.82	0.003041	0.003267	2.65
4	5.00	-832.86 (-931.76)	474.81	1036.45	-2033.92	0.003041	0.003041	2.18
5	6.48	-921.36 (-931.76)	474.81	1036.45	-2033.92	0.003041	0.003041	2.18
6	8.07	-921.36 (-931.76)	474.81	1036.45	-2033.92	0.003041	0.003041	2.18
7	9.55	-832.86 (-931.76)	474.81	1036.45	-2033.92	0.003041	0.003041	2.18
8	11.03	-593.61 (-871.31)	474.81	1221.32	-2241.22	0.003041	0.003267	2.57
9	12.61	-35.70 (-604.95)	474.81	2249.70	-2866.32	0.003041	0.003380	4.74
10	14.08	922.80 (922.80)	474.81	1236.01	2402.19	0.003607	0.003041	2.60

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-823.21	476.64	7844.42	4697.89	0.000339
2	1.94	-477.83	476.64	2513.52	4697.89	0.000226
3	3.52	-228.51	476.64	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-94.49	476.64	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-22.89	476.64	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	30.86	476.64	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	105.39	476.64	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	244.89	476.64	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	501.98	476.64	2513.52	4697.89	0.000226
10	14.08	823.21	476.64	7844.42	4697.89	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-929.45 (-929.45)	381.17	1136.53	-2771.36	0.004247	0.005039	2.98
2	1.93	-174.36 (-651.96)	381.17	1677.79	-2869.73	0.004474	0.004587	4.40
3	3.49	436.81 (774.62)	381.17	1289.59	2620.77	0.004474	0.004361	3.38
4	4.96	819.43 (1026.20)	381.17	919.24	2474.83	0.004587	0.004247	2.41
5	6.58	1027.70 (1048.67)	381.17	831.73	2288.25	0.004247	0.004247	2.18
6	7.98	1027.70 (1048.67)	381.17	831.73	2288.25	0.004247	0.004247	2.18
7	9.59	818.63 (1025.76)	381.17	919.72	2475.08	0.004587	0.004247	2.41
8	11.06	434.18 (772.71)	381.17	1293.86	2622.97	0.004474	0.004361	3.39
9	12.63	-175.79 (-653.66)	381.17	1671.52	-2866.50	0.004474	0.004587	4.39
10	14.08	-929.45 (-929.45)	381.17	1136.53	-2771.36	0.004247	0.005039	2.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	581.80	491.65	4061.89	4313.04	0.000226
2	1.93	457.47	491.65	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	323.57	491.65	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	198.06	491.65	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	59.89	491.65	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-59.89	491.65	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-198.40	491.65	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-324.27	491.65	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-457.74	491.65	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-581.80	491.65	4061.89	4313.04	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-922.80 (-929.45)	838.30	2283.20	-2531.46	0.003041	0.005039	2.72
2	1.53	-544.03 (-852.96)	810.15	2165.85	-2280.31	0.003267	0.004247	2.67
3	2.41	-261.86 (-475.61)	781.99	4745.79	-2886.41	0.003267	0.004247	6.07
4	3.28	-82.12 (-200.35)	753.84	9764.35	-2595.11	0.003041	0.004247	12.95
5	4.16	-2.69 (-29.38)	725.69	14905.12	-603.42	0.003041	0.004247	20.54
6	5.14	-26.06 (-95.20)	694.41	12996.90	-1781.82	0.003041	0.004247	18.72

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

7	6.02	-141.55 (-291.25)	666.26	6957.17	-3041.31	0.003041	0.004247	10.44
8	6.89	-339.67 (-562.12)	638.10	2812.26	-2477.40	0.003380	0.004247	4.41
9	7.77	-609.33 (-890.05)	609.95	1348.99	-1968.46	0.003154	0.004247	2.21
10	8.65	-929.45 (-929.45)	581.80	1472.66	-2352.64	0.003041	0.005378	2.53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	480.76	505.68	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	377.21	501.64	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	260.99	497.59	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	144.36	493.55	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	32.59	489.50	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-84.42	485.01	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-182.78	480.96	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-271.61	476.92	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-342.75	472.87	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-381.17	468.83	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.65	-922.80 (-929.45)	838.30	2283.20	-2531.46	0.003041	0.005039	2.72
2	1.53	-544.03 (-852.96)	810.15	2165.85	-2280.31	0.003267	0.004247	2.67
3	2.41	-261.86 (-475.61)	781.99	4745.79	-2886.41	0.003267	0.004247	6.07
4	3.28	-82.12 (-200.35)	753.84	9764.35	-2595.11	0.003041	0.004247	12.95
5	4.16	-2.69 (-29.38)	725.69	14905.12	-603.42	0.003041	0.004247	20.54
6	5.14	-26.06 (-95.20)	694.41	12996.90	-1781.82	0.003041	0.004247	18.72
7	6.02	-141.55 (-291.25)	666.26	6957.17	-3041.31	0.003041	0.004247	10.44
8	6.89	-339.67 (-562.12)	638.10	2812.26	-2477.40	0.003380	0.004247	4.41
9	7.77	-609.33 (-890.05)	609.95	1348.99	-1968.46	0.003154	0.004247	2.21
10	8.65	-929.45 (-929.45)	581.80	1472.66	-2352.64	0.003041	0.005378	2.53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-480.76	505.68	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-377.21	501.64	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-260.99	497.59	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-144.36	493.55	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-32.59	489.50	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	84.42	485.01	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	182.78	480.96	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	271.61	476.92	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	342.75	472.87	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	381.17	468.83	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.48	723.97 (723.97)	392.13	1329.02	2453.70	0.003607	0.003041	3.39
2	1.94	-8.46 (-424.25)	392.13	2993.84	-3239.05	0.003041	0.003380	7.63
3	3.52	-438.11 (-638.98)	392.13	1455.89	-2372.39	0.003041	0.003267	3.71
4	5.00	-624.37 (-702.39)	392.13	1180.75	-2114.97	0.003041	0.003041	3.01
5	6.48	-694.13 (-702.39)	392.13	1180.75	-2114.97	0.003041	0.003041	3.01
6	8.07	-694.13 (-702.39)	392.13	1180.75	-2114.97	0.003041	0.003041	3.01
7	9.55	-624.37 (-702.39)	392.13	1180.75	-2114.97	0.003041	0.003041	3.01
8	11.03	-438.11 (-653.05)	392.13	1408.66	-2345.97	0.003041	0.003267	3.59
9	12.61	-8.46 (-444.90)	392.13	2765.07	-3137.20	0.003041	0.003380	7.05
10	14.08	723.97 (723.97)	392.13	1329.02	2453.70	0.003607	0.003041	3.39

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-627.41	464.62	7844.42	4680.48	0.000339
2	1.94	-366.65	464.62	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-177.13	464.62	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-74.22	464.62	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-18.28	464.62	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	24.36	464.62	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	82.51	464.62	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite

8	11.03	189.54	464.62	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	384.87	464.62	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	627.41	464.62	7844.42	4680.48	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-728.04 (-728.04)	308.09	1182.58	-2794.57	0.004247	0.005039	3.84
2	1.93	-145.64 (-514.01)	308.09	1738.93	-2901.24	0.004474	0.004587	5.64
3	3.49	325.75 (586.30)	308.09	1409.69	2682.68	0.004474	0.004361	4.58
4	4.96	620.85 (780.34)	308.09	991.75	2511.95	0.004587	0.004247	3.22
5	6.58	781.50 (797.66)	308.09	896.80	2321.91	0.004247	0.004247	2.91
6	7.98	781.50 (797.66)	308.09	896.80	2321.91	0.004247	0.004247	2.91
7	9.59	620.24 (780.00)	308.09	992.28	2512.22	0.004587	0.004247	3.22
8	11.06	323.72 (584.83)	308.09	1414.55	2685.19	0.004474	0.004361	4.59
9	12.63	-146.75 (-515.33)	308.09	1732.50	-2897.93	0.004474	0.004587	5.62
10	14.08	-728.04 (-728.04)	308.09	1182.58	-2794.57	0.004247	0.005039	3.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	448.74	481.05	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	352.84	481.05	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	249.57	481.05	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	152.76	481.05	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	46.19	481.05	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-46.19	481.05	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-153.02	481.05	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-250.11	481.05	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-353.05	481.05	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-448.74	481.05	0.00	0.00	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-723.97 (-728.04)	638.74	2202.10	-2509.98	0.003041	0.005039	3.45
2	1.53	-413.68 (-664.87)	617.88	2101.56	-2261.38	0.003267	0.004247	3.40
3	2.41	-185.91 (-357.40)	597.03	4849.74	-2903.22	0.003267	0.004247	8.12
4	3.28	-42.89 (-136.34)	576.18	10395.90	-2459.88	0.003041	0.004247	18.04
5	4.16	18.86 (22.25)	555.32	15004.52	601.28	0.003041	0.004247	27.02
6	5.14	-1.71 (-57.99)	532.15	13855.09	-1509.74	0.003041	0.004247	26.04
7	6.02	-95.11 (-215.23)	511.30	7222.15	-3040.19	0.003041	0.004247	14.13
8	6.89	-254.06 (-432.13)	490.44	2811.44	-2477.16	0.003380	0.004247	5.73
9	7.77	-470.29 (-695.54)	469.59	1321.89	-1957.93	0.003154	0.004247	2.81
10	8.65	-728.04 (-728.04)	448.74	1443.58	-2342.10	0.003041	0.005378	3.22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	397.04	477.01	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	306.71	474.01	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	209.39	471.02	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	114.10	468.02	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	24.30	424.42	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-68.72	461.69	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-146.67	458.70	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-217.42	455.70	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-275.03	452.71	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-308.09	449.71	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-723.97 (-728.04)	638.74	2202.10	-2509.98	0.003041	0.005039	3.45
2	1.53	-413.68 (-664.87)	617.88	2101.56	-2261.38	0.003267	0.004247	3.40
3	2.41	-185.91 (-357.40)	597.03	4849.74	-2903.22	0.003267	0.004247	8.12

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

4	3.28	-42.89 (-136.34)	576.18	10395.90	-2459.88	0.003041	0.004247	18.04
5	4.16	18.86 (22.25)	555.32	15004.52	601.28	0.003041	0.004247	27.02
6	5.14	-1.71 (-57.99)	532.15	13855.09	-1509.74	0.003041	0.004247	26.04
7	6.02	-95.11 (-215.23)	511.30	7222.15	-3040.19	0.003041	0.004247	14.13
8	6.89	-254.06 (-432.13)	490.44	2811.44	-2477.16	0.003380	0.004247	5.73
9	7.77	-470.29 (-695.54)	469.59	1321.89	-1957.93	0.003154	0.004247	2.81
10	8.65	-728.04 (-728.04)	448.74	1443.58	-2342.10	0.003041	0.005378	3.22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-397.04	477.01	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-306.71	474.01	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-209.39	471.02	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-114.10	468.02	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-24.30	424.42	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	68.72	461.69	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	146.67	458.70	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	217.42	455.70	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	275.03	452.71	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	308.09	449.71	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1323.33 (1323.33)	619.08	1084.55	2318.31	0.003607	0.003041	1.75
2	1.94	-114.81 (-918.69)	619.08	1739.90	-2581.96	0.003041	0.003380	2.81
3	3.52	-928.34 (-1295.72)	619.08	1015.95	-2126.38	0.003041	0.003267	1.64
4	5.00	-1254.45 (-1355.59)	619.08	891.74	-1952.64	0.003041	0.003041	1.44
5	6.48	-1352.44 (-1355.59)	619.08	891.74	-1952.64	0.003041	0.003041	1.44
6	8.07	-1322.19 (-1355.59)	619.08	891.74	-1952.64	0.003041	0.003041	1.44
7	9.55	-1178.13 (-1354.32)	619.08	892.86	-1953.27	0.003041	0.003041	1.44
8	11.03	-838.79 (-1221.61)	619.08	1101.95	-2174.47	0.003041	0.003267	1.78
9	12.61	-77.88 (-847.75)	619.08	1985.57	-2718.99	0.003041	0.003380	3.21
10	14.08	1216.58 (1323.33)	619.08	1084.55	2318.31	0.003607	0.003041	1.75

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-1245.73	497.61	7844.42	4728.26	0.000339
2	1.94	-708.89	497.61	2513.52	4728.26	0.000226
3	3.52	-323.97	497.61	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-119.13	497.61	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-13.17	497.61	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	59.44	497.61	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	155.38	497.61	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	337.59	497.61	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	678.90	497.61	2513.52	4728.26	0.000226
10	14.08	1111.12	497.61	7844.42	4728.26	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1475.48 (-1479.20)	587.70	1092.22	-2749.04	0.004247	0.005039	1.86
2	1.93	-181.79 (-991.04)	587.70	1712.38	-2887.56	0.004474	0.004587	2.91
3	3.49	838.20 (1389.80)	587.70	1057.69	2501.22	0.004474	0.004361	1.80
4	4.96	1443.60 (1708.10)	587.70	837.04	2432.75	0.004587	0.004247	1.42
5	6.58	1705.57 (1708.10)	587.70	777.70	2260.31	0.004247	0.004247	1.32
6	7.98	1622.99 (1708.10)	587.70	777.70	2260.31	0.004247	0.004247	1.32
7	9.59	1234.55 (1586.36)	587.70	916.30	2473.33	0.004587	0.004247	1.56
8	11.06	609.07 (1145.01)	587.70	1365.17	2659.73	0.004474	0.004361	2.32
9	12.63	-337.64 (-1068.82)	587.70	1538.47	-2797.94	0.004474	0.004587	2.62
10	14.08	-1479.20 (-1479.20)	587.70	1092.22	-2749.04	0.004247	0.005039	1.86

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	1011.60	521.59	4061.89	4356.42	0.000226
2	1.93	775.14	521.59	1169.03	4356.42	0.000226
3	3.49	528.35	521.59	1169.03	4356.42	0.000226
4	4.96	297.01	521.59	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite

5	6.58	24.93	521.59	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-142.91	521.59	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-336.99	521.59	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-513.35	521.59	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-700.37	521.59	1172.78	4356.42	0.000226
10	14.08	-874.21	521.59	4061.89	4356.42	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1323.33 (-1475.48)	1268.10	2143.97	-2494.59	0.003041	0.005039	1.69
2	1.53	-817.12 (-1236.82)	1239.95	2336.44	-2330.54	0.003267	0.004247	1.88
3	2.41	-428.48 (-726.60)	1211.80	4838.97	-2901.48	0.003267	0.004247	3.99
4	3.28	-174.67 (-343.02)	1183.64	9293.28	-2693.21	0.003041	0.004247	7.85
5	4.16	-60.28 (-98.30)	1155.49	14431.50	-1227.74	0.003041	0.004247	12.49
6	5.14	-95.31 (-199.20)	1124.21	11862.41	-2101.89	0.003041	0.004247	10.55
7	6.02	-268.83 (-495.57)	1096.06	6710.19	-3033.91	0.003041	0.004247	6.12
8	6.89	-569.69 (-909.49)	1067.91	2960.65	-2521.47	0.003380	0.004247	2.77
9	7.77	-982.59 (-1414.09)	1039.75	1486.71	-2021.97	0.003154	0.004247	1.43
10	8.65	-1475.48 (-1475.48)	1011.60	1659.39	-2420.33	0.003041	0.005378	1.64

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	632.59	567.44	3677.80	3584.60	0.000226
2	1.53	512.45	563.39	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	364.01	559.35	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	205.55	555.30	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	46.42	551.26	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-126.85	546.76	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-276.85	542.72	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-414.90	538.67	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-526.86	534.63	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-587.70	530.58	1838.90	3531.22	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1216.58 (-1479.20)	1130.71	1819.42	-2380.18	0.003041	0.005039	1.61
2	1.53	-724.14 (-1127.14)	1102.55	2256.76	-2307.08	0.003267	0.004247	2.05
3	2.41	-355.05 (-633.91)	1074.40	4947.32	-2919.00	0.003267	0.004247	4.60
4	3.28	-121.70 (-271.75)	1046.25	9890.26	-2568.89	0.003041	0.004247	9.45
5	4.16	-25.72 (-48.28)	1018.10	14829.43	-703.19	0.003041	0.004247	14.57
6	5.14	-77.09 (-192.45)	986.82	11398.77	-2223.04	0.003041	0.004247	11.55
7	6.02	-261.21 (-495.83)	958.66	5764.12	-2981.24	0.003041	0.004247	6.01
8	6.89	-568.96 (-913.39)	930.51	2398.73	-2354.60	0.003380	0.004247	2.58
9	7.77	-985.48 (-1418.79)	902.36	1220.11	-1918.39	0.003154	0.004247	1.35
10	8.65	-1479.20 (-1479.20)	874.21	1367.98	-2314.70	0.003041	0.005378	1.56

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-621.06	547.70	3677.80	3556.01	0.000226
2	1.53	-492.06	543.65	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-340.49	539.61	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-183.21	535.56	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-27.54	531.52	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	140.85	527.02	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	286.46	522.98	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	420.55	518.93	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	529.07	514.89	2758.35	3508.49	0.000339
10	8.65	587.71	510.84	1838.90	3502.63	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0								

1	0.48	1074.08 (1074.08)	522.42	1143.46	2350.94	0.003607	0.003041	2.19
2	1.94	-72.33 (-714.65)	522.42	1988.99	-2720.90	0.003041	0.003380	3.81
3	3.52	-723.40 (-1018.37)	522.42	1120.93	-2185.08	0.003041	0.003267	2.15
4	5.00	-985.45 (-1066.15)	522.42	981.50	-2003.05	0.003041	0.003041	1.88
5	6.48	-1063.90 (-1066.15)	522.42	981.50	-2003.05	0.003041	0.003041	1.88
6	8.07	-1037.79 (-1066.15)	522.42	981.50	-2003.05	0.003041	0.003041	1.88
7	9.55	-919.56 (-1062.63)	522.42	985.99	-2005.58	0.003041	0.003041	1.89
8	11.03	-646.06 (-952.44)	522.42	1232.85	-2247.67	0.003041	0.003267	2.36
9	12.61	-40.30 (-650.36)	522.42	2345.26	-2919.62	0.003041	0.003380	4.49
10	14.08	982.24 (1074.08)	522.42	1143.46	2350.94	0.003607	0.003041	2.19

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-991.68	483.56	7844.42	4707.91	0.000339
2	1.94	-566.42	483.56	2513.52	4707.91	0.000226
3	3.52	-260.11	483.56	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-95.96	483.56	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-10.06	483.56	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	49.23	483.56	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	126.16	483.56	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	270.18	483.56	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	537.97	483.56	2513.52	4707.91	0.000226
10	14.08	875.63	483.56	7844.42	4707.91	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1201.98 (-1205.10)	491.54	1128.80	-2767.47	0.004247	0.005039	2.30
2	1.93	-155.25 (-809.54)	491.54	1771.91	-2918.24	0.004474	0.004587	3.60
3	3.49	668.57 (1113.43)	491.54	1117.90	2532.26	0.004474	0.004361	2.27
4	4.96	1155.75 (1364.04)	491.54	885.62	2457.62	0.004587	0.004247	1.80
5	6.58	1362.69 (1364.04)	491.54	822.95	2283.71	0.004247	0.004247	1.67
6	7.98	1291.51 (1364.04)	491.54	822.95	2283.71	0.004247	0.004247	1.67
7	9.59	975.63 (1260.11)	491.54	976.88	2504.34	0.004587	0.004247	1.99
8	11.06	471.33 (902.61)	491.54	1480.91	2719.39	0.004474	0.004361	3.01
9	12.63	-289.41 (-876.36)	491.54	1581.87	-2820.30	0.004474	0.004587	3.22
10	14.08	-1205.10 (-1205.10)	491.54	1128.80	-2767.47	0.004247	0.005039	2.30

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	819.26	507.65	4061.89	4336.22	0.000226
2	1.93	626.71	507.65	1169.03	4336.22	0.000226
3	3.49	426.11	507.65	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	238.07	507.65	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	16.06	507.65	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-117.75	507.65	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-272.49	507.65	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-413.10	507.65	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-562.21	507.65	1172.78	4336.22	0.000226
10	14.08	-700.81	507.65	4061.89	4336.22	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1074.08 (-1201.98)	1009.26	2079.35	-2476.39	0.003041	0.005039	2.06
2	1.53	-649.61 (-999.59)	988.41	2291.35	-2317.26	0.003267	0.004247	2.32
3	2.41	-327.20 (-573.56)	967.56	4915.50	-2913.85	0.003267	0.004247	5.08
4	3.28	-118.60 (-256.49)	946.70	9659.26	-2617.00	0.003041	0.004247	10.20
5	4.16	-25.84 (-56.05)	925.85	14688.32	-889.20	0.003041	0.004247	15.86
6	5.14	-56.27 (-142.64)	902.68	12396.18	-1958.88	0.003041	0.004247	13.73
7	6.02	-200.27 (-387.62)	881.82	6916.05	-3040.07	0.003041	0.004247	7.84
8	6.89	-449.17 (-730.12)	860.97	2980.22	-2527.28	0.003380	0.004247	3.46
9	7.77	-791.36 (-1149.51)	840.12	1474.20	-2017.11	0.003154	0.004247	1.75
10	8.65	-1201.98 (-1201.98)	819.26	1646.51	-2415.66	0.003041	0.005378	2.01

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	533.91	530.25	3677.80	3530.74	0.000226

Relazione di calcolo monolite

2	1.53	427.32	527.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	300.80	524.26	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	168.37	521.26	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	36.89	518.26	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-105.46	514.93	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-228.76	511.94	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-343.04	508.94	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-437.30	505.94	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-491.54	502.95	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-982.24 (-1205.10)	890.81	1736.83	-2349.62	0.003041	0.005039	1.95
2	1.53	-569.53 (-905.22)	869.95	2201.59	-2290.83	0.003267	0.004247	2.53
3	2.41	-263.89 (-493.70)	849.10	5048.34	-2935.33	0.003267	0.004247	5.95
4	3.28	-72.89 (-195.03)	828.25	10421.38	-2453.96	0.003041	0.004247	12.58
5	4.16	4.02 (5.91)	807.39	15296.10	112.05	0.003041	0.004247	18.95
6	5.14	-40.53 (-136.79)	784.22	11937.53	-2082.26	0.003041	0.004247	15.22
7	6.02	-193.67 (-387.82)	763.37	5891.79	-2993.22	0.003041	0.004247	7.72
8	6.89	-448.51 (-733.44)	742.51	2377.30	-2348.24	0.003380	0.004247	3.20
9	7.77	-793.81 (-1153.48)	721.66	1193.83	-1908.18	0.003154	0.004247	1.65
10	8.65	-1205.10 (-1205.10)	700.81	1340.23	-2304.64	0.003041	0.005378	1.91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-524.00	513.23	3677.80	3506.09	0.000226
2	1.53	-409.88	510.23	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-280.60	507.24	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-149.14	504.24	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-20.62	460.64	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	117.54	497.91	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	237.06	494.92	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	347.89	491.92	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	439.16	488.92	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	491.54	485.93	1838.90	3466.55	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1274.30 (1274.52)	622.22	1149.30	2354.18	0.003607	0.003041	1.85
2	1.94	-107.02 (-884.08)	622.22	1867.14	-2652.93	0.003041	0.003380	3.00
3	3.52	-901.22 (-1267.50)	622.22	1054.40	-2147.88	0.003041	0.003267	1.69
4	5.00	-1235.89 (-1371.32)	622.22	884.02	-1948.30	0.003041	0.003041	1.42
5	6.48	-1357.22 (-1371.32)	622.22	884.02	-1948.30	0.003041	0.003041	1.42
6	8.07	-1357.28 (-1371.32)	622.22	884.02	-1948.30	0.003041	0.003041	1.42
7	9.55	-1236.04 (-1371.32)	622.22	884.02	-1948.30	0.003041	0.003041	1.42
8	11.03	-901.41 (-1292.33)	622.22	1026.67	-2132.37	0.003041	0.003267	1.65
9	12.61	-107.09 (-922.06)	622.22	1743.81	-2584.14	0.003041	0.003380	2.80
10	14.08	1274.52 (1274.52)	622.22	1149.30	2354.18	0.003607	0.003041	1.85

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-1192.26	498.07	7844.42	4728.93	0.000339
2	1.94	-685.24	498.07	2513.52	4728.93	0.000226
3	3.52	-322.99	498.07	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-131.34	498.07	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-31.82	498.07	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	41.04	498.07	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	144.90	498.07	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	344.73	498.07	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	718.66	498.07	2513.52	4728.93	0.000226
10	14.08	1192.54	498.07	7844.42	4728.93	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1591.46 (-1591.52)	624.53	1075.43	-2740.58	0.004247	0.005039	1.72
2	1.93	-326.62 (-1144.94)	624.53	1521.37	-2789.12	0.004474	0.004587	2.44
3	3.49	754.11 (1377.69)	624.53	1157.06	2552.45	0.004474	0.004361	1.85
4	4.96	1474.73 (1855.98)	624.53	814.77	2421.36	0.004587	0.004247	1.30
5	6.58	1858.83 (1897.56)	624.53	736.99	2239.26	0.004247	0.004247	1.18
6	7.98	1859.01 (1897.56)	624.53	736.99	2239.26	0.004247	0.004247	1.18
7	9.59	1473.89 (1855.51)	624.53	815.02	2421.49	0.004587	0.004247	1.31
8	11.06	750.05 (1374.94)	624.53	1160.08	2554.00	0.004474	0.004361	1.86
9	12.63	-328.72 (-1147.72)	624.53	1516.25	-2786.48	0.004474	0.004587	2.43
10	14.08	-1591.52 (-1591.52)	624.53	1075.43	-2740.58	0.004247	0.005039	1.72

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	957.02	526.93	4061.89	4364.15	0.000226
2	1.93	783.83	526.93	1169.03	4364.15	0.000226
3	3.49	597.30	526.93	1169.03	4364.15	0.000226
4	4.96	365.18	526.93	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	110.52	526.93	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-110.25	526.93	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-365.54	526.93	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-598.55	526.93	1172.78	4364.15	0.000226
9	12.63	-784.48	526.93	1172.78	4364.15	0.000226
10	14.08	-957.31	526.93	4061.89	4364.15	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1274.30 (-1591.46)	1213.52	1813.18	-2377.88	0.003041	0.005039	1.49
2	1.53	-772.17 (-1185.70)	1185.37	2327.16	-2327.81	0.003267	0.004247	1.96
3	2.41	-391.73 (-680.59)	1157.22	4969.27	-2922.54	0.003267	0.004247	4.29
4	3.28	-149.08 (-305.70)	1129.07	9662.83	-2616.25	0.003041	0.004247	8.56
5	4.16	-48.49 (-72.16)	1100.91	14635.15	-959.29	0.003041	0.004247	13.29
6	5.14	-102.50 (-224.39)	1069.63	11027.04	-2313.25	0.003041	0.004247	10.31
7	6.02	-297.21 (-545.96)	1041.48	5670.22	-2972.42	0.003041	0.004247	5.44
8	6.89	-623.71 (-989.73)	1013.33	2416.00	-2359.73	0.003380	0.004247	2.38
9	7.77	-1066.43 (-1527.37)	985.17	1243.17	-1927.35	0.003154	0.004247	1.26
10	8.65	-1591.46 (-1591.46)	957.02	1398.62	-2325.81	0.003041	0.005378	1.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	630.00	559.60	3677.80	3573.24	0.000226
2	1.53	504.93	555.55	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	352.69	551.51	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	191.24	547.46	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	28.91	543.42	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-148.83	538.92	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-303.73	534.88	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-446.90	530.83	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-562.80	526.79	2758.35	3525.72	0.000339
10	8.65	-624.53	522.74	1838.90	3519.87	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1274.52 (-1591.52)	1213.81	1813.68	-2378.06	0.003041	0.005039	1.49
2	1.53	-772.36 (-1185.92)	1185.65	2327.33	-2327.86	0.003267	0.004247	1.96
3	2.41	-391.89 (-680.78)	1157.50	4969.04	-2922.51	0.003267	0.004247	4.29
4	3.28	-149.19 (-305.85)	1129.35	9661.55	-2616.52	0.003041	0.004247	8.55
5	4.16	-48.57 (-72.27)	1101.20	14634.27	-960.45	0.003041	0.004247	13.29
6	5.14	-102.56 (-224.44)	1069.91	11027.22	-2313.21	0.003041	0.004247	10.31
7	6.02	-297.26 (-546.01)	1041.76	5671.46	-2972.54	0.003041	0.004247	5.44
8	6.89	-623.77 (-989.78)	1013.61	2416.78	-2359.96	0.003380	0.004247	2.38
9	7.77	-1066.49 (-1527.43)	985.46	1243.58	-1927.51	0.003154	0.004247	1.26
10	8.65	-1591.52 (-1591.52)	957.31	1399.09	-2325.97	0.003041	0.005378	1.46

Relazione di calcolo monoliteVerifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-630.02	559.64	3677.80	3573.30	0.000226
2	1.53	-504.96	555.59	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-352.73	551.55	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-191.27	547.50	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-28.94	543.46	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	148.81	538.96	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	303.73	534.92	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	446.90	530.87	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	562.81	526.83	2758.35	3525.78	0.000339
10	8.65	624.53	522.78	1838.90	3519.93	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1031.94 (1032.13)	525.14	1216.80	2391.55	0.003607	0.003041	2.32
2	1.94	-65.49 (-684.71)	525.14	2159.90	-2816.23	0.003041	0.003380	4.11
3	3.52	-699.92 (-993.96)	525.14	1168.49	-2211.67	0.003041	0.003267	2.23
4	5.00	-969.38 (-1079.52)	525.14	971.73	-1997.57	0.003041	0.003041	1.85
5	6.48	-1067.99 (-1079.52)	525.14	971.73	-1997.57	0.003041	0.003041	1.85
6	8.07	-1068.04 (-1079.52)	525.14	971.73	-1997.57	0.003041	0.003041	1.85
7	9.55	-969.52 (-1079.52)	525.14	971.73	-1997.57	0.003041	0.003041	1.85
8	11.03	-700.08 (-1013.43)	525.14	1136.88	-2194.00	0.003041	0.003267	2.16
9	12.61	-65.55 (-714.48)	525.14	2007.40	-2731.16	0.003041	0.003380	3.82
10	14.08	1032.13 (1032.13)	525.14	1216.80	2391.55	0.003607	0.003041	2.32

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-945.58	483.96	7844.42	4708.49	0.000339
2	1.94	-546.05	483.96	2513.52	4708.49	0.000226
3	3.52	-259.29	483.96	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-106.51	483.96	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-26.16	483.96	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	33.34	483.96	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	117.12	483.96	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	276.32	483.96	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	572.24	483.96	2513.52	4708.49	0.000226
10	14.08	945.82	483.96	7844.42	4708.49	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1301.94 (-1301.99)	523.34	1108.23	-2757.11	0.004247	0.005039	2.12
2	1.93	-280.10 (-942.20)	523.34	1560.38	-2809.22	0.004474	0.004587	2.98
3	3.49	596.08 (1102.99)	523.34	1228.56	2589.31	0.004474	0.004361	2.35
4	4.96	1182.58 (1492.47)	523.34	856.56	2442.75	0.004587	0.004247	1.64
5	6.58	1494.79 (1526.27)	523.34	774.46	2258.64	0.004247	0.004247	1.48
6	7.98	1494.95 (1526.27)	523.34	774.46	2258.64	0.004247	0.004247	1.48
7	9.59	1181.92 (1492.11)	523.34	856.81	2442.88	0.004587	0.004247	1.64
8	11.06	592.82 (1100.79)	523.34	1231.81	2590.98	0.004474	0.004361	2.35
9	12.63	-281.78 (-944.44)	523.34	1555.19	-2806.55	0.004474	0.004587	2.97
10	14.08	-1301.99 (-1301.99)	523.34	1108.23	-2757.11	0.004247	0.005039	2.12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	772.21	512.26	4061.89	4342.90	0.000226
2	1.93	634.19	512.26	1169.03	4342.90	0.000226
3	3.49	485.54	512.26	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	296.83	512.26	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	89.84	512.26	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-89.61	512.26	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-297.11	512.26	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-486.56	512.26	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-634.73	512.26	1172.78	4342.90	0.000226
10	14.08	-772.45	512.26	4061.89	4342.90	0.000226

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

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1031.94 (-1301.94)	962.21	1736.38	-2349.45	0.003041	0.005039	1.80
2	1.53	-610.90 (-955.65)	941.35	2279.02	-2313.63	0.003267	0.004247	2.42
3	2.41	-295.51 (-533.92)	920.50	5065.41	-2938.09	0.003267	0.004247	5.50
4	3.28	-96.48 (-224.29)	899.65	10115.79	-2521.92	0.003041	0.004247	11.24
5	4.16	-15.60 (-33.46)	878.79	14931.63	-568.47	0.003041	0.004247	16.99
6	5.14	-62.41 (-164.30)	855.62	11474.18	-2203.34	0.003041	0.004247	13.41
7	6.02	-224.68 (-431.02)	834.77	5775.98	-2982.35	0.003041	0.004247	6.92
8	6.89	-495.70 (-799.25)	813.91	2397.39	-2354.20	0.003380	0.004247	2.95
9	7.77	-863.61 (-1247.13)	793.06	1219.85	-1918.29	0.003154	0.004247	1.54
10	8.65	-1301.94 (-1301.94)	772.21	1374.24	-2316.97	0.003041	0.005378	1.78

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	531.70	523.49	3677.80	3520.95	0.000226
2	1.53	420.94	520.49	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	291.10	517.49	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	156.05	514.50	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	21.80	511.50	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-124.41	508.17	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-251.95	505.18	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-370.63	502.18	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-468.29	499.18	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-523.34	496.19	1838.90	3481.41	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1032.13 (-1301.99)	962.45	1736.90	-2349.64	0.003041	0.005039	1.80
2	1.53	-611.07 (-955.84)	941.60	2279.21	-2313.69	0.003267	0.004247	2.42
3	2.41	-295.64 (-534.08)	920.74	5065.13	-2938.04	0.003267	0.004247	5.50
4	3.28	-96.58 (-224.41)	899.89	10114.15	-2522.27	0.003041	0.004247	11.24
5	4.16	-15.68 (-33.55)	879.04	14930.55	-569.89	0.003041	0.004247	16.99
6	5.14	-62.46 (-164.35)	855.86	11474.23	-2203.32	0.003041	0.004247	13.41
7	6.02	-224.72 (-431.06)	835.01	5777.33	-2982.48	0.003041	0.004247	6.92
8	6.89	-495.75 (-799.30)	814.16	2398.22	-2354.45	0.003380	0.004247	2.95
9	7.77	-863.65 (-1247.18)	793.30	1220.29	-1918.46	0.003154	0.004247	1.54
10	8.65	-1301.99 (-1301.99)	772.45	1374.73	-2317.15	0.003041	0.005378	1.78

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-531.72	523.52	3677.80	3521.00	0.000226
2	1.53	-420.97	520.53	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-291.14	517.53	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-156.08	514.53	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-21.83	511.54	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	124.40	508.21	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	251.94	505.21	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	370.63	502.21	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	468.29	499.22	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	523.34	496.22	1838.90	3481.46	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1216.58 (1323.33)	619.08	1084.55	2318.31	0.003607	0.003041	1.75
2	1.94	-77.88 (-812.84)	619.08	2133.82	-2801.68	0.003041	0.003380	3.45
3	3.52	-838.79 (-1198.72)	619.08	1131.55	-2191.02	0.003041	0.003267	1.83
4	5.00	-1178.13 (-1339.79)	619.08	905.94	-1960.62	0.003041	0.003041	1.46
5	6.48	-1322.19 (-1355.59)	619.08	891.74	-1952.64	0.003041	0.003041	1.44
6	8.07	-1352.44 (-1355.59)	619.08	891.74	-1952.64	0.003041	0.003041	1.44
7	9.55	-1254.45 (-1355.59)	619.08	891.74	-1952.64	0.003041	0.003041	1.44
8	11.03	-928.34 (-1321.65)	619.08	988.95	-2111.28	0.003041	0.003267	1.60

Relazione di calcolo monolite

9	12.61	-114.81 (-958.41)	619.08	1627.18	-2519.08	0.003041	0.003380	2.63
10	14.08	1323.33 (1323.33)	619.08	1084.55	2318.31	0.003607	0.003041	1.75

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-1111.12	497.61	7844.42	4728.26	0.000339
2	1.94	-648.12	497.61	2513.52	4728.26	0.000226
3	3.52	-317.39	497.61	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-142.56	497.61	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-50.40	497.61	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	22.69	497.61	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	133.40	497.61	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	346.83	497.61	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	743.91	497.61	2513.52	4728.26	0.000226
10	14.08	1245.73	497.61	7844.42	4728.26	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1479.20 (-1479.20)	587.70	1092.22	-2749.04	0.004247	0.005039	1.86
2	1.93	-335.45 (-1066.25)	587.70	1543.67	-2800.61	0.004474	0.004587	2.63
3	3.49	613.24 (1148.16)	587.70	1360.08	2657.11	0.004474	0.004361	2.31
4	4.96	1235.89 (1587.21)	587.70	915.70	2473.02	0.004587	0.004247	1.56
5	6.58	1622.99 (1708.10)	587.70	777.70	2260.31	0.004247	0.004247	1.32
6	7.98	1705.57 (1708.10)	587.70	777.70	2260.31	0.004247	0.004247	1.32
7	9.59	1442.41 (1708.10)	587.70	837.04	2432.75	0.004587	0.004247	1.42
8	11.06	833.90 (1386.84)	587.70	1060.58	2502.71	0.004474	0.004361	1.80
9	12.63	-184.21 (-993.97)	587.70	1705.10	-2883.81	0.004474	0.004587	2.90
10	14.08	-1475.48 (-1479.20)	587.70	1092.22	-2749.04	0.004247	0.005039	1.86

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	874.21	521.59	4061.89	4356.42	0.000226
2	1.93	700.00	521.59	1169.03	4356.42	0.000226
3	3.49	512.38	521.59	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	336.51	521.59	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	142.91	521.59	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-24.93	521.59	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-297.64	521.59	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-529.63	521.59	1172.78	4356.42	0.000226
9	12.63	-775.64	521.59	1172.78	4356.42	0.000226
10	14.08	-1011.60	521.59	4061.89	4356.42	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1216.58 (-1479.20)	1130.71	1819.42	-2380.18	0.003041	0.005039	1.61
2	1.53	-724.14 (-1127.14)	1102.55	2256.76	-2307.08	0.003267	0.004247	2.05
3	2.41	-355.05 (-633.91)	1074.40	4947.32	-2919.00	0.003267	0.004247	4.60
4	3.28	-121.70 (-271.75)	1046.25	9890.26	-2568.89	0.003041	0.004247	9.45
5	4.16	-25.72 (-48.28)	1018.10	14829.43	-703.19	0.003041	0.004247	14.57
6	5.14	-77.09 (-192.45)	986.82	11398.77	-2223.04	0.003041	0.004247	11.55
7	6.02	-261.21 (-495.83)	958.66	5764.12	-2981.24	0.003041	0.004247	6.01
8	6.89	-568.96 (-913.39)	930.51	2398.73	-2354.60	0.003380	0.004247	2.58
9	7.77	-985.48 (-1418.79)	902.36	1220.11	-1918.39	0.003154	0.004247	1.35
10	8.65	-1479.20 (-1479.20)	874.21	1367.98	-2314.70	0.003041	0.005378	1.56

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	621.06	547.70	3677.80	3556.01	0.000226
2	1.53	492.06	543.65	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	340.49	539.61	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	183.21	535.56	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	27.54	531.52	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-140.85	527.02	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-286.46	522.98	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-420.55	518.93	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-529.07	514.89	2758.35	3508.49	0.000339

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

10 8.65 -587.71 510.84 1838.90 3502.63 0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1323.33 (-1475.48)	1268.10	2143.97	-2494.59	0.003041	0.005039	1.69
2	1.53	-817.12 (-1236.82)	1239.95	2336.44	-2330.54	0.003267	0.004247	1.88
3	2.41	-428.48 (-726.60)	1211.80	4838.97	-2901.48	0.003267	0.004247	3.99
4	3.28	-174.67 (-343.02)	1183.64	9293.28	-2693.21	0.003041	0.004247	7.85
5	4.16	-60.28 (-98.30)	1155.49	14431.50	-1227.74	0.003041	0.004247	12.49
6	5.14	-95.31 (-199.20)	1124.21	11862.41	-2101.89	0.003041	0.004247	10.55
7	6.02	-268.83 (-495.57)	1096.06	6710.19	-3033.91	0.003041	0.004247	6.12
8	6.89	-569.69 (-909.49)	1067.91	2960.65	-2521.47	0.003380	0.004247	2.77
9	7.77	-982.59 (-1414.09)	1039.75	1486.71	-2021.97	0.003154	0.004247	1.43
10	8.65	-1475.48 (-1475.48)	1011.60	1659.39	-2420.33	0.003041	0.005378	1.64

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-632.59	567.44	3677.80	3584.60	0.000226
2	1.53	-512.45	563.39	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-364.01	559.35	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-205.55	555.30	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-46.42	551.26	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	126.85	546.76	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	276.85	542.72	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	414.90	538.67	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	526.86	534.63	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	587.70	530.58	1838.90	3531.22	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	982.24 (1074.08)	522.42	1143.46	2350.94	0.003607	0.003041	2.19
2	1.94	-40.30 (-623.24)	522.42	2536.90	-3026.52	0.003041	0.003380	4.86
3	3.52	-646.06 (-934.64)	522.42	1267.01	-2266.77	0.003041	0.003267	2.43
4	5.00	-919.56 (-1051.33)	522.42	1000.69	-2013.83	0.003041	0.003041	1.92
5	6.48	-1037.79 (-1066.15)	522.42	981.50	-2003.05	0.003041	0.003041	1.88
6	8.07	-1063.90 (-1066.15)	522.42	981.50	-2003.05	0.003041	0.003041	1.88
7	9.55	-985.45 (-1066.15)	522.42	981.50	-2003.05	0.003041	0.003041	1.88
8	11.03	-723.40 (-1038.78)	522.42	1090.29	-2167.95	0.003041	0.003267	2.09
9	12.61	-72.33 (-745.92)	522.42	1852.16	-2644.57	0.003041	0.003380	3.55
10	14.08	1074.08 (1074.08)	522.42	1143.46	2350.94	0.003607	0.003041	2.19

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-875.63	483.56	7844.42	4707.91	0.000339
2	1.94	-514.05	483.56	2513.52	4707.91	0.000226
3	3.52	-254.48	483.56	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-116.20	483.56	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-42.19	483.56	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	17.51	483.56	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	107.18	483.56	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	278.11	483.56	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	594.00	483.56	2513.52	4707.91	0.000226
10	14.08	991.68	483.56	7844.42	4707.91	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1205.10 (-1205.10)	491.54	1128.80	-2767.47	0.004247	0.005039	2.30
2	1.93	-287.66 (-874.29)	491.54	1587.14	-2823.01	0.004474	0.004587	3.23
3	3.49	474.69 (905.16)	491.54	1475.13	2716.42	0.004474	0.004361	3.00
4	4.96	976.72 (1260.80)	491.54	976.22	2504.00	0.004587	0.004247	1.99
5	6.58	1291.51 (1364.04)	491.54	822.95	2283.71	0.004247	0.004247	1.67

Relazione di calcolo monolite

6	7.98	1362.69 (1364.04)	491.54	822.95	2283.71	0.004247	0.004247	1.67
7	9.59	1154.80 (1364.04)	491.54	885.62	2457.62	0.004587	0.004247	1.80
8	11.06	665.11 (1111.05)	491.54	1121.00	2533.86	0.004474	0.004361	2.28
9	12.63	-157.21 (-811.91)	491.54	1764.37	-2914.36	0.004474	0.004587	3.59
10	14.08	-1201.98 (-1205.10)	491.54	1128.80	-2767.47	0.004247	0.005039	2.30

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	700.81	507.65	4061.89	4336.22	0.000226
2	1.93	561.91	507.65	1169.03	4336.22	0.000226
3	3.49	412.33	507.65	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	272.11	507.65	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	117.75	507.65	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-16.06	507.65	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-238.58	507.65	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-427.15	507.65	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-627.11	507.65	1172.78	4336.22	0.000226
10	14.08	-819.26	507.65	4061.89	4336.22	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-982.24 (-1205.10)	890.81	1736.83	-2349.62	0.003041	0.005039	1.95
2	1.53	-569.53 (-905.22)	869.95	2201.59	-2290.83	0.003267	0.004247	2.53
3	2.41	-263.89 (-493.70)	849.10	5048.34	-2935.33	0.003267	0.004247	5.95
4	3.28	-72.89 (-195.03)	828.25	10421.38	-2453.96	0.003041	0.004247	12.58
5	4.16	4.02 (5.91)	807.39	15296.10	112.05	0.003041	0.004247	18.95
6	5.14	-40.53 (-136.79)	784.22	11937.53	-2082.26	0.003041	0.004247	15.22
7	6.02	-193.67 (-387.82)	763.37	5891.79	-2993.22	0.003041	0.004247	7.72
8	6.89	-448.51 (-733.44)	742.51	2377.30	-2348.24	0.003380	0.004247	3.20
9	7.77	-793.81 (-1153.48)	721.66	1193.83	-1908.18	0.003154	0.004247	1.65
10	8.65	-1205.10 (-1205.10)	700.81	1340.23	-2304.64	0.003041	0.005378	1.91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	524.00	513.23	3677.80	3506.09	0.000226
2	1.53	409.88	510.23	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	280.60	507.24	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	149.14	504.24	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	20.62	460.64	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-117.54	497.91	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-237.06	494.92	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-347.89	491.92	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-439.16	488.92	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-491.54	485.93	1838.90	3466.55	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1074.08 (-1201.98)	1009.26	2079.35	-2476.39	0.003041	0.005039	2.06
2	1.53	-649.61 (-999.59)	988.41	2291.35	-2317.26	0.003267	0.004247	2.32
3	2.41	-327.20 (-573.56)	967.56	4915.50	-2913.85	0.003267	0.004247	5.08
4	3.28	-118.60 (-256.49)	946.70	9659.26	-2617.00	0.003041	0.004247	10.20
5	4.16	-25.84 (-56.05)	925.85	14688.32	-889.20	0.003041	0.004247	15.86
6	5.14	-56.27 (-142.64)	902.68	12396.18	-1958.88	0.003041	0.004247	13.73
7	6.02	-200.27 (-387.62)	881.82	6916.05	-3040.07	0.003041	0.004247	7.84
8	6.89	-449.17 (-730.12)	860.97	2980.22	-2527.28	0.003380	0.004247	3.46
9	7.77	-791.36 (-1149.51)	840.12	1474.20	-2017.11	0.003154	0.004247	1.75
10	8.65	-1201.98 (-1201.98)	819.26	1646.51	-2415.66	0.003041	0.005378	2.01

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-533.91	530.25	3677.80	3530.74	0.000226
2	1.53	-427.32	527.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-300.80	524.26	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-168.37	521.26	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-36.89	518.26	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	105.46	514.93	0.00	0.00	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

7	6.02	228.76	511.94	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	343.04	508.94	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	437.30	505.94	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	491.54	502.95	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1122.45 (1278.52)	617.33	1132.09	2344.64	0.003607	0.003041	1.83
2	1.94	-23.77 (-681.12)	617.33	2896.32	-3195.64	0.003041	0.003380	4.69
3	3.52	-712.81 (-1045.68)	617.33	1373.28	-2326.19	0.003041	0.003267	2.22
4	5.00	-1033.90 (-1193.33)	617.33	1058.62	-2046.37	0.003041	0.003041	1.71
5	6.48	-1182.46 (-1227.05)	617.33	1018.06	-2023.59	0.003041	0.003041	1.65
6	8.07	-1226.45 (-1227.05)	617.33	1018.06	-2023.59	0.003041	0.003041	1.65
7	9.55	-1144.87 (-1227.05)	617.33	1018.06	-2023.59	0.003041	0.003041	1.65
8	11.03	-842.89 (-1211.68)	617.33	1110.19	-2179.07	0.003041	0.003267	1.80
9	12.61	-77.07 (-872.66)	617.33	1882.93	-2661.73	0.003041	0.003380	3.05
10	14.08	1278.52 (1278.52)	617.33	1132.09	2344.64	0.003607	0.003041	1.83

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-977.29	497.36	7844.42	4727.90	0.000339
2	1.94	-579.67	497.36	2513.52	4727.90	0.000226
3	3.52	-293.54	497.36	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-140.58	497.36	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-57.45	497.36	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	12.73	497.36	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	120.51	497.36	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	325.21	497.36	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	701.58	497.36	2513.52	4727.90	0.000226
10	14.08	1173.38	497.36	7844.42	4727.90	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1359.78 (-1360.28)	570.86	1170.14	-2788.30	0.004247	0.005039	2.05
2	1.93	-396.28 (-1022.50)	570.86	1571.60	-2815.01	0.004474	0.004587	2.75
3	3.49	437.69 (924.12)	570.86	1772.80	2869.87	0.004474	0.004361	3.11
4	4.96	1029.15 (1384.55)	570.86	1047.45	2540.46	0.004587	0.004247	1.83
5	6.58	1464.90 (1578.73)	570.86	826.42	2285.51	0.004247	0.004247	1.45
6	7.98	1576.66 (1578.73)	570.86	826.42	2285.51	0.004247	0.004247	1.45
7	9.59	1340.14 (1578.73)	570.86	889.35	2459.53	0.004587	0.004247	1.56
8	11.06	785.01 (1293.91)	570.86	1117.00	2531.79	0.004474	0.004361	1.96
9	12.63	-157.55 (-910.23)	570.86	1858.04	-2962.63	0.004474	0.004587	3.25
10	14.08	-1360.28 (-1360.28)	570.86	1170.14	-2788.30	0.004247	0.005039	2.05

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	737.84	519.15	4061.89	4352.88	0.000226
2	1.93	599.83	519.15	1169.03	4352.88	0.000226
3	3.49	465.94	519.15	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	340.42	519.15	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	184.61	519.15	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-24.94	519.15	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-267.26	519.15	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-487.45	519.15	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-720.95	519.15	1172.78	4352.88	0.000226
10	14.08	-937.99	519.15	4061.89	4352.88	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1122.45 (-1359.78)	994.34	1711.22	-2340.14	0.003041	0.005039	1.72
2	1.53	-639.04 (-1030.75)	966.19	2126.66	-2268.77	0.003267	0.004247	2.20

Relazione di calcolo monolite

3	2.41	-283.33 (-550.23)	938.03	4987.31	-2925.46	0.003267	0.004247	5.32
4	3.28	-61.82 (-203.61)	909.88	10688.68	-2391.86	0.003041	0.004247	11.75
5	4.16	27.67 (30.09)	881.73	15056.62	513.87	0.003041	0.004247	17.08
6	5.14	-22.15 (-131.16)	850.45	12501.02	-1927.98	0.003041	0.004247	14.70
7	6.02	-196.49 (-417.73)	822.30	5892.13	-2993.26	0.003041	0.004247	7.17
8	6.89	-487.77 (-813.88)	794.14	2256.22	-2312.28	0.003380	0.004247	2.84
9	7.77	-884.24 (-1298.31)	765.99	1105.58	-1873.90	0.003154	0.004247	1.44
10	8.65	-1359.78 (-1359.78)	737.84	1228.57	-2264.17	0.003041	0.005378	1.67

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	615.94	528.10	3677.80	3527.63	0.000226
2	1.53	478.28	524.06	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	325.89	520.01	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	173.13	515.97	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	25.18	471.32	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-133.10	507.43	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-270.14	503.38	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-398.18	499.34	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-505.59	495.29	2758.35	3480.11	0.000339
10	8.65	-570.86	491.25	1838.90	3474.26	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1278.52 (-1360.28)	1194.49	2204.65	-2510.66	0.003041	0.005039	1.85
2	1.53	-774.59 (-1190.81)	1166.34	2260.84	-2308.28	0.003267	0.004247	1.94
3	2.41	-390.47 (-685.27)	1138.18	4811.88	-2897.10	0.003267	0.004247	4.23
4	3.28	-139.63 (-307.58)	1110.03	9536.74	-2642.51	0.003041	0.004247	8.59
5	4.16	-24.10 (-66.47)	1081.88	14678.75	-901.81	0.003041	0.004247	13.57
6	5.14	-51.27 (-144.56)	1050.60	12981.83	-1786.27	0.003041	0.004247	12.36
7	6.02	-211.38 (-422.19)	1022.45	7326.78	-3025.41	0.003041	0.004247	7.17
8	6.89	-493.79 (-814.04)	994.29	3141.97	-2572.36	0.003380	0.004247	3.16
9	7.77	-885.84 (-1297.64)	966.14	1513.05	-2032.20	0.003154	0.004247	1.57
10	8.65	-1360.28 (-1360.28)	937.99	1672.13	-2424.95	0.003041	0.005378	1.78

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-634.17	556.86	3677.80	3569.28	0.000226
2	1.53	-508.20	552.82	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-359.94	548.77	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-205.07	544.73	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-51.73	540.68	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	113.90	536.19	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	257.40	532.14	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	391.02	528.10	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	502.81	524.05	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	570.85	520.01	1838.90	3515.91	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	905.38 (1039.75)	526.15	1207.65	2386.49	0.003607	0.003041	2.30
2	1.94	10.18 (526.80)	526.15	3200.83	3204.76	0.003041	0.003380	6.08
3	3.52	-534.54 (-800.50)	526.15	1619.44	-2463.85	0.003041	0.003267	3.08
4	5.00	-793.14 (-923.49)	526.15	1216.41	-2135.00	0.003041	0.003041	2.31
5	6.48	-915.71 (-953.99)	526.15	1160.06	-2103.35	0.003041	0.003041	2.20
6	8.07	-953.65 (-953.99)	526.15	1160.06	-2103.35	0.003041	0.003041	2.20
7	9.55	-888.87 (-953.99)	526.15	1160.06	-2103.35	0.003041	0.003041	2.20
8	11.03	-646.80 (-941.75)	526.15	1266.17	-2266.30	0.003041	0.003267	2.41
9	12.61	-35.93 (-668.69)	526.15	2259.72	-2871.90	0.003041	0.003380	4.29
10	14.08	1039.75 (1039.75)	526.15	1207.65	2386.49	0.003607	0.003041	2.30

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-760.29	484.10	7844.42	4708.70	0.000339
2	1.94	-455.57	484.10	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-234.53	484.10	0.00	0.00	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

4	5.00	-114.94	484.10	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-48.44	484.10	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	9.11	484.10	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	96.53	484.10	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	260.10	484.10	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	558.00	484.10	2513.52	4708.70	0.000226
10	14.08	929.33	484.10	7844.42	4708.70	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1104.96 (-1105.38)	481.75	1227.88	-2817.39	0.004247	0.005039	2.55
2	1.93	-342.89 (-839.39)	481.75	1634.09	-2847.21	0.004474	0.004587	3.39
3	3.49	320.56 (709.24)	481.75	2044.47	3009.92	0.004474	0.004361	4.24
4	4.96	795.71 (1083.32)	481.75	1153.98	2594.99	0.004587	0.004247	2.40
5	6.58	1152.45 (1249.76)	481.75	894.60	2320.77	0.004247	0.004247	1.86
6	7.98	1248.80 (1249.76)	481.75	894.60	2320.77	0.004247	0.004247	1.86
7	9.59	1063.89 (1249.76)	481.75	962.53	2496.99	0.004587	0.004247	2.00
8	11.06	620.22 (1028.20)	481.75	1208.29	2578.86	0.004474	0.004361	2.51
9	12.63	-136.96 (-742.44)	481.75	1954.70	-3012.45	0.004474	0.004587	4.06
10	14.08	-1105.38 (-1105.38)	481.75	1227.88	-2817.39	0.004247	0.005039	2.55

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	583.26	506.23	4061.89	4334.17	0.000226
2	1.93	475.57	506.23	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	372.30	506.23	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	275.49	506.23	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	153.71	506.23	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-16.07	506.23	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-212.38	506.23	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-390.78	506.23	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-579.96	506.23	1172.78	4334.17	0.000226
10	14.08	-755.80	506.23	4061.89	4334.17	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-905.38 (-1104.96)	773.26	1611.92	-2303.39	0.003041	0.005039	2.08
2	1.53	-496.64 (-825.52)	752.40	2044.35	-2243.01	0.003267	0.004247	2.72
3	2.41	-200.01 (-421.39)	731.55	5114.33	-2946.00	0.003267	0.004247	6.99
4	3.28	-17.68 (-133.79)	710.69	11570.43	-2178.19	0.003041	0.004247	16.28
5	4.16	54.40 (55.98)	689.84	14654.15	1189.15	0.003041	0.004247	21.24
6	5.14	11.35 (55.98)	666.67	14630.70	1228.51	0.003041	0.004247	21.95
7	6.02	-133.86 (-317.22)	645.82	6141.62	-3016.67	0.003041	0.004247	9.51
8	6.89	-375.73 (-646.37)	624.96	2227.46	-2303.74	0.003380	0.004247	3.56
9	7.77	-705.90 (-1051.55)	604.11	1068.20	-1859.37	0.003154	0.004247	1.77
10	8.65	-1104.96 (-1104.96)	583.26	1187.24	-2249.18	0.003041	0.005378	2.04

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	524.76	496.34	3677.80	3481.63	0.000226
2	1.53	401.56	493.34	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	270.30	490.34	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	141.77	487.35	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	19.16	443.75	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-111.02	440.42	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-223.88	478.03	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-330.45	475.03	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-422.03	472.03	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-481.75	469.04	1838.90	3442.09	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

Relazione di calcolo monolite

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1039.75 (-1105.38)	945.80	2131.65	-2491.33	0.003041	0.005039	2.25
2	1.53	-613.39 (-963.27)	924.94	2198.92	-2290.05	0.003267	0.004247	2.38
3	2.41	-292.39 (-537.74)	904.09	4892.79	-2910.18	0.003267	0.004247	5.41
4	3.28	-84.83 (-223.46)	883.24	10034.67	-2538.82	0.003041	0.004247	11.36
5	4.16	9.67 (16.61)	862.38	15188.51	292.58	0.003041	0.004247	17.61
6	5.14	-13.85 (-91.20)	839.21	13864.42	-1506.66	0.003041	0.004247	16.52
7	6.02	-146.78 (-321.11)	818.36	7608.87	-2985.56	0.003041	0.004247	9.30
8	6.89	-380.97 (-646.52)	797.50	3185.28	-2582.24	0.003380	0.004247	3.99
9	7.77	-707.31 (-1050.95)	776.65	1497.26	-2026.07	0.003154	0.004247	1.93
10	8.65	-1105.38 (-1105.38)	755.80	1653.40	-2418.16	0.003041	0.005378	2.19

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-540.72	521.13	3677.80	3517.53	0.000226
2	1.53	-427.21	518.13	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-299.57	515.14	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-169.27	512.14	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-42.05	468.54	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	94.44	505.81	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	212.85	502.82	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	324.24	499.82	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	419.59	496.83	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	481.75	493.83	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1208.16 (1208.16)	617.05	1223.29	2395.15	0.003607	0.003041	1.98
2	1.94	-38.80 (-745.14)	617.05	2479.91	-2994.73	0.003041	0.003380	4.02
3	3.52	-765.93 (-1104.89)	617.05	1265.42	-2265.88	0.003041	0.003267	2.05
4	5.00	-1078.54 (-1208.10)	617.05	1039.80	-2035.80	0.003041	0.003041	1.69
5	6.48	-1194.48 (-1208.10)	617.05	1039.80	-2035.80	0.003041	0.003041	1.69
6	8.07	-1194.42 (-1208.10)	617.05	1039.80	-2035.80	0.003041	0.003041	1.69
7	9.55	-1078.38 (-1208.10)	617.05	1039.80	-2035.80	0.003041	0.003041	1.69
8	11.03	-765.75 (-1127.37)	617.05	1229.06	-2245.55	0.003041	0.003267	1.99
9	12.61	-38.73 (-779.00)	617.05	2286.82	-2887.02	0.003041	0.003380	3.71
10	14.08	1207.94 (1208.16)	617.05	1223.29	2395.15	0.003607	0.003041	1.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-1070.91	497.32	7844.42	4727.84	0.000339
2	1.94	-622.88	497.32	2513.52	4727.84	0.000226
3	3.52	-298.91	497.32	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-124.34	497.32	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-30.69	497.32	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	39.87	497.32	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	137.29	497.32	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	318.89	497.32	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	652.80	497.32	2513.52	4727.84	0.000226
10	14.08	1070.63	497.32	7844.42	4727.84	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1226.07 (-1226.07)	528.36	1210.33	-2808.55	0.004247	0.005039	2.29
2	1.93	-171.80 (-816.67)	528.36	1946.12	-3008.02	0.004474	0.004587	3.68
3	3.49	613.14 (1015.52)	528.36	1390.66	2672.87	0.004474	0.004361	2.63
4	4.96	1026.10 (1232.69)	528.36	1100.57	2567.65	0.004587	0.004247	2.08
5	6.58	1234.09 (1254.92)	528.36	1000.09	2375.33	0.004247	0.004247	1.89
6	7.98	1233.83 (1254.92)	528.36	1000.09	2375.33	0.004247	0.004247	1.89
7	9.59	1024.47 (1231.79)	528.36	1101.60	2568.18	0.004587	0.004247	2.08
8	11.06	609.24 (1012.61)	528.36	1396.14	2675.69	0.004474	0.004361	2.64
9	12.63	-174.07 (-819.13)	528.36	1937.35	-3003.50	0.004474	0.004587	3.67
10	14.08	-1226.00 (-1226.07)	528.36	1210.33	-2808.55	0.004247	0.005039	2.29

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
----	---	---	-----------------	------------------	------------------	-----------------

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

1	0.48	833.34	512.99	4061.89	4343.96	0.000226
2	1.93	617.69	512.99	1169.03	4343.96	0.000226
3	3.49	385.43	512.99	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	197.88	512.99	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	59.71	512.99	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-60.07	512.99	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-198.58	512.99	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-386.37	512.99	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-617.88	512.99	1172.78	4343.96	0.000226
10	14.08	-833.06	512.99	4061.89	4343.96	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1208.16 (-1226.07)	1089.84	2240.04	-2520.03	0.003041	0.005039	2.06
2	1.53	-714.00 (-1118.86)	1061.69	2163.01	-2279.47	0.003267	0.004247	2.04
3	2.41	-342.53 (-625.75)	1033.54	4775.34	-2891.19	0.003267	0.004247	4.62
4	3.28	-102.63 (-262.59)	1005.39	9859.80	-2575.23	0.003041	0.004247	9.81
5	4.16	7.14 (15.65)	977.23	15217.62	243.74	0.003041	0.004247	15.57
6	5.14	-17.41 (-103.42)	945.95	13843.59	-1513.53	0.003041	0.004247	14.63
7	6.02	-165.44 (-359.97)	917.80	7611.30	-2985.22	0.003041	0.004247	8.29
8	6.89	-426.13 (-721.35)	889.65	3184.51	-2582.07	0.003380	0.004247	3.58
9	7.77	-787.77 (-1167.60)	861.50	1493.96	-2024.78	0.003154	0.004247	1.73
10	8.65	-1226.07 (-1226.07)	833.34	1640.39	-2413.44	0.003041	0.005378	1.97

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	624.79	541.83	3677.80	3547.51	0.000226
2	1.53	494.33	537.78	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	345.82	533.74	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	195.31	529.69	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	49.62	485.05	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-105.02	521.15	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-237.52	517.11	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-360.47	513.06	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-463.78	509.02	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-528.36	504.97	1838.90	3494.13	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1207.94 (-1226.00)	1089.56	2239.45	-2519.87	0.003041	0.005039	2.06
2	1.53	-713.81 (-1118.64)	1061.41	2162.81	-2279.41	0.003267	0.004247	2.04
3	2.41	-342.37 (-625.56)	1033.26	4775.52	-2891.22	0.003267	0.004247	4.62
4	3.28	-102.52 (-262.45)	1005.11	9861.34	-2574.91	0.003041	0.004247	9.81
5	4.16	7.23 (15.73)	976.95	15216.83	245.06	0.003041	0.004247	15.58
6	5.14	-17.34 (-103.36)	945.67	13844.49	-1513.24	0.003041	0.004247	14.64
7	6.02	-165.38 (-359.91)	917.52	7610.49	-2985.33	0.003041	0.004247	8.29
8	6.89	-426.06 (-721.28)	889.37	3183.50	-2581.84	0.003380	0.004247	3.58
9	7.77	-787.70 (-1167.53)	861.22	1493.40	-2024.57	0.003154	0.004247	1.73
10	8.65	-1226.00 (-1226.00)	833.06	1639.78	-2413.22	0.003041	0.005378	1.97

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-624.76	541.79	3677.80	3547.45	0.000226
2	1.53	-494.30	537.74	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-345.77	533.70	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-195.27	529.65	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-49.59	485.01	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	105.04	521.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	237.53	517.07	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	360.46	513.02	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	463.77	508.98	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	528.36	504.93	1838.90	3494.07	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm

Relazione di calcolo monolite

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	979.22 (979.22)	525.83	1312.79	2444.72	0.003607	0.003041	2.50
2	1.94	-2.81 (-561.66)	525.83	3060.06	-3268.53	0.003041	0.003380	5.82
3	3.52	-580.37 (-851.56)	525.83	1469.72	-2380.12	0.003041	0.003267	2.80
4	5.00	-831.63 (-937.25)	525.83	1189.27	-2119.76	0.003041	0.003041	2.26
5	6.48	-926.06 (-937.25)	525.83	1189.27	-2119.76	0.003041	0.003041	2.26
6	8.07	-926.01 (-937.25)	525.83	1189.27	-2119.76	0.003041	0.003041	2.26
7	9.55	-831.49 (-937.25)	525.83	1189.27	-2119.76	0.003041	0.003041	2.26
8	11.03	-580.21 (-869.00)	525.83	1425.13	-2355.18	0.003041	0.003267	2.71
9	12.61	-2.74 (-587.85)	525.83	2833.50	-3167.66	0.003041	0.003380	5.39
10	14.08	979.04 (979.22)	525.83	1312.79	2444.72	0.003607	0.003041	2.50

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-840.99	484.06	7844.42	4708.63	0.000339
2	1.94	-492.81	484.06	2513.52	4708.63	0.000226
3	3.52	-239.14	484.06	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-100.93	484.06	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-25.35	484.06	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	32.52	484.06	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	111.02	484.06	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	254.67	484.06	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	515.96	484.06	2513.52	4708.63	0.000226
10	14.08	840.75	484.06	7844.42	4708.63	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-989.72 (-989.72)	445.19	1278.85	-2843.08	0.004247	0.005039	2.87
2	1.93	-149.41 (-661.98)	445.19	2063.66	-3068.60	0.004474	0.004587	4.64
3	3.49	471.78 (788.00)	445.19	1559.12	2759.72	0.004474	0.004361	3.50
4	4.96	793.05 (952.37)	445.19	1231.61	2634.73	0.004587	0.004247	2.77
5	6.58	953.44 (969.50)	445.19	1118.96	2436.80	0.004247	0.004247	2.51
6	7.98	953.22 (969.50)	445.19	1118.96	2436.80	0.004247	0.004247	2.51
7	9.59	791.71 (951.63)	445.19	1232.86	2635.37	0.004587	0.004247	2.77
8	11.06	468.66 (785.66)	445.19	1565.69	2763.10	0.004474	0.004361	3.52
9	12.63	-151.24 (-663.95)	445.19	2054.31	-3063.78	0.004474	0.004587	4.61
10	14.08	-989.66 (-989.72)	445.19	1278.85	-2843.08	0.004247	0.005039	2.87

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	665.59	500.93	4061.89	4326.49	0.000226
2	1.93	490.96	500.93	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	302.89	500.93	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	152.60	500.93	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	46.04	500.93	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-46.35	500.93	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-153.18	500.93	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-303.64	500.93	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-491.10	500.93	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-665.35	500.93	4061.89	4326.49	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-979.22 (-989.72)	855.59	2160.23	-2498.90	0.003041	0.005039	2.52
2	1.53	-561.23 (-901.44)	834.73	2091.22	-2258.33	0.003267	0.004247	2.51
3	2.41	-251.04 (-486.48)	813.88	4859.83	-2904.85	0.003267	0.004247	5.97
4	3.28	-52.86 (-184.64)	793.03	10480.75	-2440.17	0.003041	0.004247	13.22
5	4.16	36.71 (43.38)	772.17	14865.15	835.13	0.003041	0.004247	19.25
6	5.14	15.45 (43.38)	749.00	14850.27	860.10	0.003041	0.004247	19.83
7	6.02	-107.07 (-267.39)	728.15	7985.31	-2932.38	0.003041	0.004247	10.97
8	6.89	-322.57 (-566.58)	707.29	3238.76	-2594.44	0.003380	0.004247	4.58
9	7.77	-622.74 (-938.88)	686.44	1474.99	-2017.41	0.003154	0.004247	2.15
10	8.65	-989.72 (-989.72)	665.59	1617.45	-2405.13	0.003041	0.005378	2.43

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	532.43	508.17	3677.80	3498.76	0.000226
2	1.53	415.39	505.17	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	287.48	502.17	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	160.90	499.18	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	40.24	455.58	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-86.80	452.25	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-195.75	489.86	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-297.94	486.86	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-386.01	483.86	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-445.19	480.87	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-979.04 (-989.66)	855.35	2159.60	-2498.73	0.003041	0.005039	2.52
2	1.53	-561.07 (-901.25)	834.49	2090.99	-2258.27	0.003267	0.004247	2.51
3	2.41	-250.90 (-486.32)	813.64	4860.05	-2904.89	0.003267	0.004247	5.97
4	3.28	-52.76 (-184.51)	792.78	10482.76	-2439.70	0.003041	0.004247	13.22
5	4.16	36.79 (43.45)	771.93	14864.22	836.69	0.003041	0.004247	19.26
6	5.14	15.51 (43.45)	748.76	14849.30	861.72	0.003041	0.004247	19.83
7	6.02	-107.02 (-267.34)	727.91	7984.48	-2932.49	0.003041	0.004247	10.97
8	6.89	-322.52 (-566.53)	707.05	3237.65	-2594.19	0.003380	0.004247	4.58
9	7.77	-622.68 (-938.82)	686.20	1474.39	-2017.18	0.003154	0.004247	2.15
10	8.65	-989.66 (-989.66)	665.35	1616.80	-2404.89	0.003041	0.005378	2.43

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-532.41	508.13	3677.80	3498.71	0.000226
2	1.53	-415.36	505.14	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-287.44	502.14	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-160.87	499.14	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-40.22	455.55	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	86.81	452.22	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	195.76	489.82	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	297.94	486.83	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	386.01	483.83	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	445.19	480.83	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1278.52 (1278.52)	617.33	1132.09	2344.64	0.003607	0.003041	1.83
2	1.94	-77.07 (-834.88)	617.33	2027.93	-2742.61	0.003041	0.003380	3.29
3	3.52	-842.89 (-1186.73)	617.33	1143.10	-2197.48	0.003041	0.003267	1.85
4	5.00	-1144.87 (-1227.05)	617.33	1018.06	-2023.59	0.003041	0.003041	1.65
5	6.48	-1226.45 (-1227.05)	617.33	1018.06	-2023.59	0.003041	0.003041	1.65
6	8.07	-1182.46 (-1227.05)	617.33	1018.06	-2023.59	0.003041	0.003041	1.65
7	9.55	-1033.90 (-1206.74)	617.33	1042.10	-2037.10	0.003041	0.003041	1.69
8	11.03	-712.81 (-1066.23)	617.33	1334.16	-2304.31	0.003041	0.003267	2.16
9	12.61	-23.77 (-711.88)	617.33	2692.45	-3104.87	0.003041	0.003380	4.36
10	14.08	1122.45 (1278.52)	617.33	1132.09	2344.64	0.003607	0.003041	1.83

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-1173.38	497.36	7844.42	4727.90	0.000339
2	1.94	-668.26	497.36	2513.52	4727.90	0.000226
3	3.52	-303.21	497.36	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-106.55	497.36	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-3.32	497.36	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	66.16	497.36	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	152.42	497.36	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	311.66	497.36	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	606.80	497.36	2513.52	4727.90	0.000226
10	14.08	977.29	497.36	7844.42	4727.90	0.000339

Relazione di calcolo monolite**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1)]**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1360.28 (-1360.28)	570.86	1170.14	-2788.30	0.004247	0.005039	2.05
2	1.93	-155.30 (-907.49)	570.86	1866.34	-2966.91	0.004474	0.004587	3.27
3	3.49	788.96 (1296.59)	570.86	1114.00	2530.25	0.004474	0.004361	1.95
4	4.96	1341.21 (1578.73)	570.86	889.35	2459.53	0.004587	0.004247	1.56
5	6.58	1576.66 (1578.73)	570.86	826.42	2285.51	0.004247	0.004247	1.45
6	7.98	1464.90 (1578.73)	570.86	826.42	2285.51	0.004247	0.004247	1.45
7	9.59	1027.79 (1383.54)	570.86	1048.41	2540.95	0.004587	0.004247	1.84
8	11.06	433.90 (921.06)	570.86	1781.46	2874.33	0.004474	0.004361	3.12
9	12.63	-398.15 (-1024.66)	570.86	1566.96	-2812.62	0.004474	0.004587	2.74
10	14.08	-1359.78 (-1360.28)	570.86	1170.14	-2788.30	0.004247	0.005039	2.05

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	937.99	519.15	4061.89	4352.88	0.000226
2	1.93	720.49	519.15	1169.03	4352.88	0.000226
3	3.49	486.24	519.15	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	266.66	519.15	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	24.94	519.15	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-184.61	519.15	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-340.76	519.15	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-466.63	519.15	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-600.10	519.15	1172.78	4352.88	0.000226
10	14.08	-737.84	519.15	4061.89	4352.88	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1278.52 (-1360.28)	1194.49	2204.65	-2510.66	0.003041	0.005039	1.85
2	1.53	-774.59 (-1190.81)	1166.34	2260.84	-2308.28	0.003267	0.004247	1.94
3	2.41	-390.47 (-685.27)	1138.18	4811.88	-2897.10	0.003267	0.004247	4.23
4	3.28	-139.63 (-307.58)	1110.03	9536.74	-2642.51	0.003041	0.004247	8.59
5	4.16	-24.10 (-66.47)	1081.88	14678.75	-901.81	0.003041	0.004247	13.57
6	5.14	-51.27 (-144.56)	1050.60	12981.83	-1786.27	0.003041	0.004247	12.36
7	6.02	-211.38 (-422.19)	1022.45	7326.78	-3025.41	0.003041	0.004247	7.17
8	6.89	-493.79 (-814.04)	994.29	3141.97	-2572.36	0.003380	0.004247	3.16
9	7.77	-885.84 (-1297.64)	966.14	1513.05	-2032.20	0.003154	0.004247	1.57
10	8.65	-1360.28 (-1360.28)	937.99	1672.13	-2424.95	0.003041	0.005378	1.78

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	634.17	556.86	3677.80	3569.28	0.000226
2	1.53	508.20	552.82	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	359.94	548.77	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	205.07	544.73	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	51.73	540.68	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-113.90	536.19	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-257.40	532.14	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-391.02	528.10	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-502.81	524.05	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-570.85	520.01	1838.90	3515.91	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1122.45 (-1359.78)	994.34	1711.22	-2340.14	0.003041	0.005039	1.72
2	1.53	-639.04 (-1030.75)	966.19	2126.66	-2268.77	0.003267	0.004247	2.20
3	2.41	-283.33 (-550.23)	938.03	4987.31	-2925.46	0.003267	0.004247	5.32
4	3.28	-61.82 (-203.61)	909.88	10688.68	-2391.86	0.003041	0.004247	11.75
5	4.16	27.67 (30.09)	881.73	15056.62	513.87	0.003041	0.004247	17.08
6	5.14	-22.15 (-131.16)	850.45	12501.02	-1927.98	0.003041	0.004247	14.70
7	6.02	-196.49 (-417.73)	822.30	5892.13	-2993.26	0.003041	0.004247	7.17

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

8	6.89	-487.77 (-813.88)	794.14	2256.22	-2312.28	0.003380	0.004247	2.84
9	7.77	-884.24 (-1298.31)	765.99	1105.58	-1873.90	0.003154	0.004247	1.44
10	8.65	-1359.78 (-1359.78)	737.84	1228.57	-2264.17	0.003041	0.005378	1.67

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-615.94	528.10	3677.80	3527.63	0.000226
2	1.53	-478.28	524.06	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-325.89	520.01	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-173.13	515.97	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-25.18	471.32	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	133.10	507.43	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	270.14	503.38	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	398.18	499.34	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	505.59	495.29	2758.35	3480.11	0.000339
10	8.65	570.86	491.25	1838.90	3474.26	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1039.75 (1039.75)	526.15	1207.65	2386.49	0.003607	0.003041	2.30
2	1.94	-35.93 (-639.12)	526.15	2453.03	-2979.74	0.003041	0.003380	4.66
3	3.52	-646.80 (-922.17)	526.15	1305.65	-2288.37	0.003041	0.003267	2.48
4	5.00	-888.87 (-953.99)	526.15	1160.06	-2103.35	0.003041	0.003041	2.20
5	6.48	-953.65 (-953.99)	526.15	1160.06	-2103.35	0.003041	0.003041	2.20
6	8.07	-915.71 (-953.99)	526.15	1160.06	-2103.35	0.003041	0.003041	2.20
7	9.55	-793.14 (-933.83)	526.15	1196.68	-2123.92	0.003041	0.003041	2.27
8	11.03	-534.54 (-816.27)	526.15	1570.50	-2436.48	0.003041	0.003267	2.98
9	12.61	10.18 (550.32)	526.15	2953.15	3088.81	0.003041	0.003380	5.61
10	14.08	905.38 (1039.75)	526.15	1207.65	2386.49	0.003607	0.003041	2.30

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-929.33	484.10	7844.42	4708.70	0.000339
2	1.94	-531.92	484.10	2513.52	4708.70	0.000226
3	3.52	-242.83	484.10	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-85.57	484.10	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-1.74	484.10	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	55.20	484.10	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	124.07	484.10	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	248.44	484.10	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	476.31	484.10	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	760.29	484.10	7844.42	4708.70	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1105.38 (-1105.38)	481.75	1227.88	-2817.39	0.004247	0.005039	2.55
2	1.93	-135.15 (-740.23)	481.75	1963.48	-3016.97	0.004474	0.004587	4.08
3	3.49	623.39 (1030.34)	481.75	1204.98	2577.15	0.004474	0.004361	2.50
4	4.96	1064.74 (1249.76)	481.75	962.53	2496.99	0.004587	0.004247	2.00
5	6.58	1248.80 (1249.76)	481.75	894.60	2320.77	0.004247	0.004247	1.86
6	7.98	1152.45 (1249.76)	481.75	894.60	2320.77	0.004247	0.004247	1.86
7	9.59	794.61 (1082.50)	481.75	1155.12	2595.58	0.004587	0.004247	2.40
8	11.06	317.54 (706.77)	481.75	2055.48	3015.59	0.004474	0.004361	4.27
9	12.63	-344.38 (-841.09)	481.75	1629.40	-2844.80	0.004474	0.004587	3.38
10	14.08	-1104.96 (-1105.38)	481.75	1227.88	-2817.39	0.004247	0.005039	2.55

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	755.80	506.23	4061.89	4334.17	0.000226
2	1.93	579.58	506.23	1169.03	4334.17	0.000226
3	3.49	389.80	506.23	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	211.90	506.23	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	16.07	506.23	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-153.71	506.23	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-275.75	506.23	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-372.83	506.23	0.00	0.00	0.000226

Relazione di calcolo monolite

9	12.63	-475.78	506.23	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-583.26	506.23	4061.89	4334.17	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-1039.75 (-1105.38)	945.80	2131.65	-2491.33	0.003041	0.005039	2.25
2	1.53	-613.39 (-963.27)	924.94	2198.92	-2290.05	0.003267	0.004247	2.38
3	2.41	-292.39 (-537.74)	904.09	4892.79	-2910.18	0.003267	0.004247	5.41
4	3.28	-84.83 (-223.46)	883.24	10034.67	-2538.82	0.003041	0.004247	11.36
5	4.16	9.67 (16.61)	862.38	15188.51	292.58	0.003041	0.004247	17.61
6	5.14	-13.85 (-91.20)	839.21	13864.42	-1506.66	0.003041	0.004247	16.52
7	6.02	-146.78 (-321.11)	818.36	7608.87	-2985.56	0.003041	0.004247	9.30
8	6.89	-380.97 (-646.52)	797.50	3185.28	-2582.24	0.003380	0.004247	3.99
9	7.77	-707.31 (-1050.95)	776.65	1497.26	-2026.07	0.003154	0.004247	1.93
10	8.65	-1105.38 (-1105.38)	755.80	1653.40	-2418.16	0.003041	0.005378	2.19

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	540.72	521.13	3677.80	3517.53	0.000226
2	1.53	427.21	518.13	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	299.57	515.14	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	169.27	512.14	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	42.05	468.54	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-94.44	505.81	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-212.85	502.82	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-324.24	499.82	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-419.59	496.83	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-481.75	493.83	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-905.38 (-1104.96)	773.26	1611.92	-2303.39	0.003041	0.005039	2.08
2	1.53	-496.64 (-825.52)	752.40	2044.35	-2243.01	0.003267	0.004247	2.72
3	2.41	-200.01 (-421.39)	731.55	5114.33	-2946.00	0.003267	0.004247	6.99
4	3.28	-17.68 (-133.79)	710.69	11570.43	-2178.19	0.003041	0.004247	16.28
5	4.16	54.40 (55.98)	689.84	14654.15	1189.15	0.003041	0.004247	21.24
6	5.14	11.35 (55.98)	666.67	14630.70	1228.51	0.003041	0.004247	21.95
7	6.02	-133.86 (-317.22)	645.82	6141.62	-3016.67	0.003041	0.004247	9.51
8	6.89	-375.73 (-646.37)	624.96	2227.46	-2303.74	0.003380	0.004247	3.56
9	7.77	-705.90 (-1051.55)	604.11	1068.20	-1859.37	0.003154	0.004247	1.77
10	8.65	-1104.96 (-1104.96)	583.26	1187.24	-2249.18	0.003041	0.005378	2.04

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-524.76	496.34	3677.80	3481.63	0.000226
2	1.53	-401.56	493.34	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-270.30	490.34	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-141.77	487.35	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-19.16	443.75	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	111.02	440.42	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	223.88	478.03	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	330.45	475.03	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	422.03	472.03	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	481.75	469.04	1838.90	3442.09	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	720.78 (736.25)	373.31	1211.00	2388.34	0.003607	0.003041	3.24
2	1.94	-14.69 (-431.30)	379.09	2752.54	-3131.62	0.003041	0.003380	7.26
3	3.52	-443.68 (-643.01)	385.34	1404.49	-2343.64	0.003041	0.003267	3.64
4	5.00	-626.82 (-697.41)	391.19	1188.90	-2119.55	0.003041	0.003041	3.04

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5	6.48	-691.85 (-697.41)	397.05	1215.06	-2134.24	0.003041	0.003041	3.06
6	8.07	-685.77 (-697.41)	403.29	1243.37	-2150.14	0.003041	0.003041	3.08
7	9.55	-610.21 (-697.41)	409.15	1270.29	-2165.27	0.003041	0.003041	3.10
8	11.03	-419.46 (-636.59)	415.01	1598.63	-2452.21	0.003041	0.003267	3.85
9	12.61	10.82 (444.94)	421.25	2901.39	3064.57	0.003041	0.003380	6.89
10	14.08	736.25 (736.25)	427.03	1467.72	2530.52	0.003607	0.003041	3.44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-631.00	461.88	7844.42	4676.52	0.000339
2	1.94	-367.38	462.72	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-175.78	463.63	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-71.57	464.48	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-14.77	465.34	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	28.27	466.24	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	86.07	467.09	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	191.48	467.95	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	382.82	468.85	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	619.43	469.69	7844.42	4687.83	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-725.02 (-773.12)	317.85	1140.11	-2773.17	0.004247	0.005039	3.59
2	1.93	-126.15 (-503.26)	323.15	1924.24	-2996.74	0.004474	0.004587	5.95
3	3.49	353.47 (616.27)	328.85	1439.81	2698.21	0.004474	0.004361	4.38
4	4.96	647.46 (803.10)	334.20	1059.82	2546.79	0.004587	0.004247	3.17
5	6.58	795.31 (804.08)	340.09	1005.93	2378.35	0.004247	0.004247	2.96
6	7.98	779.02 (804.08)	345.19	1025.34	2388.38	0.004247	0.004247	2.97
7	9.59	601.96 (770.87)	351.10	1190.39	2613.63	0.004587	0.004247	3.39
8	11.06	293.89 (562.24)	356.46	1842.15	2905.62	0.004474	0.004361	5.17
9	12.63	-185.88 (-559.69)	362.15	1946.48	-3008.21	0.004474	0.004587	5.37
10	14.08	-773.12 (-773.12)	367.43	1373.98	-2891.01	0.004247	0.005039	3.74

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	463.89	482.47	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	361.22	483.23	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	251.72	484.06	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	149.08	484.84	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	33.69	485.69	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-56.96	486.43	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-161.78	487.29	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-257.04	488.06	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-358.05	488.89	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-451.94	489.66	0.00	0.00	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-720.78 (-725.02)	642.35	2230.41	-2517.48	0.003041	0.005039	3.47
2	1.53	-416.37 (-661.13)	622.76	2141.11	-2273.02	0.003267	0.004247	3.44
3	2.41	-194.57 (-363.36)	603.17	4808.09	-2896.49	0.003267	0.004247	7.97
4	3.28	-53.75 (-147.46)	583.59	10041.90	-2537.31	0.003041	0.004247	17.21
5	4.16	8.40 (12.35)	564.00	15164.98	332.06	0.003041	0.004247	26.89
6	5.14	-9.74 (-62.42)	542.24	13664.00	-1572.83	0.003041	0.004247	25.20
7	6.02	-99.89 (-215.62)	522.65	7331.77	-3024.71	0.003041	0.004247	14.03
8	6.89	-254.93 (-428.10)	503.07	2964.28	-2522.55	0.003380	0.004247	5.89
9	7.77	-466.87 (-687.34)	483.48	1398.04	-1987.52	0.003154	0.004247	2.89
10	8.65	-725.02 (-725.02)	463.89	1515.15	-2368.05	0.003041	0.005378	3.27

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	395.49	477.53	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	298.85	474.71	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	206.10	471.90	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	114.42	469.09	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	27.02	425.67	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite

6	5.14	-64.31	463.14	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-141.31	460.33	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-211.44	457.52	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-269.19	454.70	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-317.85	451.89	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-736.25 (-773.12)	630.39	1993.22	-2444.51	0.003041	0.005039	3.16
2	1.53	-411.09 (-673.45)	610.81	2028.89	-2236.97	0.003267	0.004247	3.32
3	2.41	-172.19 (-351.68)	591.22	4892.28	-2910.10	0.003267	0.004247	8.27
4	3.28	-21.31 (-119.88)	571.63	11028.74	-2312.86	0.003041	0.004247	19.29
5	4.16	45.11 (49.29)	552.05	14586.64	1302.43	0.003041	0.004247	26.42
6	5.14	25.38 (49.29)	530.29	14556.45	1353.08	0.003041	0.004247	27.45
7	6.02	-72.60 (-200.74)	510.70	7599.00	-2986.95	0.003041	0.004247	14.88
8	6.89	-243.28 (-437.31)	491.11	2767.21	-2464.02	0.003380	0.004247	5.63
9	7.77	-481.07 (-732.91)	471.53	1238.92	-1925.70	0.003154	0.004247	2.63
10	8.65	-773.12 (-773.12)	451.94	1349.09	-2307.85	0.003041	0.005378	2.99

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-414.87	475.81	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-320.34	473.00	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-219.15	470.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-120.35	467.37	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-26.81	423.95	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	71.60	420.83	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	156.46	458.61	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	236.91	455.80	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	307.50	452.98	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	354.04	450.17	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	743.37 (759.84)	407.02	1308.19	2442.17	0.003607	0.003041	3.21
2	1.94	5.67 (425.37)	412.80	3034.58	3126.93	0.003041	0.003380	7.35
3	3.52	-428.23 (-631.21)	419.05	1645.32	-2478.31	0.003041	0.003267	3.93
4	5.00	-615.66 (-689.03)	424.90	1369.67	-2221.09	0.003041	0.003041	3.22
5	6.48	-683.15 (-689.03)	430.76	1398.76	-2237.43	0.003041	0.003041	3.25
6	8.07	-676.97 (-689.03)	437.01	1430.27	-2255.12	0.003041	0.003041	3.27
7	9.55	-598.74 (-689.03)	442.86	1460.26	-2271.97	0.003041	0.003041	3.30
8	11.03	-403.48 (-624.47)	448.72	1871.81	-2604.97	0.003041	0.003267	4.17
9	12.61	31.98 (469.24)	454.96	3029.42	3124.51	0.003041	0.003380	6.66
10	14.08	759.84 (759.84)	460.74	1568.14	2586.13	0.003607	0.003041	3.40

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-631.08	466.79	7844.42	4683.62	0.000339
2	1.94	-370.10	467.63	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-178.99	468.53	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-73.91	469.39	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-15.58	470.24	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	29.32	471.14	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	88.64	472.00	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	194.88	472.85	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	385.60	473.76	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	619.62	474.60	7844.42	4694.93	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-736.46 (-785.35)	333.19	1186.42	-2796.50	0.004247	0.005039	3.56

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

2	1.93	-137.67 (-514.71)	338.48	1994.53	-3032.97	0.004474	0.004587	5.89
3	3.49	341.86 (604.60)	344.19	1576.04	2768.43	0.004474	0.004361	4.58
4	4.96	635.76 (791.34)	349.54	1143.95	2589.86	0.004587	0.004247	3.27
5	6.58	783.52 (792.26)	355.43	1085.43	2419.46	0.004247	0.004247	3.05
6	7.98	767.15 (792.26)	360.53	1105.82	2430.00	0.004247	0.004247	3.07
7	9.59	590.00 (758.96)	366.43	1285.36	2662.24	0.004587	0.004247	3.51
8	11.06	281.84 (550.25)	371.80	2028.04	3001.45	0.004474	0.004361	5.45
9	12.63	-198.02 (-571.89)	377.49	2005.80	-3038.78	0.004474	0.004587	5.31
10	14.08	-785.35 (-785.35)	382.77	1420.47	-2914.44	0.004247	0.005039	3.71

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	463.83	484.69	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	361.16	485.46	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	251.66	486.29	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	149.02	487.06	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	33.63	487.91	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-57.02	488.65	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-161.84	489.51	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-257.10	490.29	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-358.11	491.11	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-452.00	491.88	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.65	-743.37 (-743.37)	642.29	2158.78	-2498.51	0.003041	0.005039	3.36
2	1.53	-414.80 (-676.58)	622.70	2073.76	-2253.19	0.003267	0.004247	3.33
3	2.41	-179.96 (-357.15)	603.12	4922.53	-2914.99	0.003267	0.004247	8.16
4	3.28	-33.33 (-130.26)	583.53	10701.62	-2388.86	0.003041	0.004247	18.34
5	4.16	29.98 (33.55)	563.94	14836.78	882.73	0.003041	0.004247	26.31
6	5.14	9.48 (33.55)	542.18	14816.42	916.90	0.003041	0.004247	27.33
7	6.02	-85.06 (-205.55)	522.59	7595.49	-2987.45	0.003041	0.004247	14.53
8	6.89	-246.34 (-426.03)	503.01	2985.98	-2528.99	0.003380	0.004247	5.94
9	7.77	-466.55 (-696.22)	483.42	1373.38	-1977.94	0.003154	0.004247	2.84
10	8.65	-736.46 (-743.37)	463.83	1466.60	-2350.45	0.003041	0.005378	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	429.93	477.52	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	319.64	474.71	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	216.35	471.89	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	118.34	469.08	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	26.66	425.66	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-67.89	422.54	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-147.11	460.32	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-219.39	457.51	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-280.43	454.69	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-333.19	451.88	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.65	-759.84 (-785.35)	630.45	1949.32	-2428.26	0.003041	0.005039	3.09
2	1.53	-410.78 (-690.53)	610.87	1952.53	-2207.16	0.003267	0.004247	3.20
3	2.41	-157.80 (-346.81)	591.28	4987.81	-2925.54	0.003267	0.004247	8.44
4	3.28	-0.13 (-102.57)	571.69	11802.48	-2117.55	0.003041	0.004247	20.64
5	4.16	67.96 (71.85)	552.11	14001.54	1822.02	0.003041	0.004247	25.36
6	5.14	45.98 (71.85)	530.34	13832.64	1873.90	0.003041	0.004247	26.08
7	6.02	-56.71 (-190.07)	510.76	7908.94	-2943.17	0.003041	0.004247	15.48
8	6.89	-234.30 (-435.67)	491.17	2783.35	-2468.82	0.003380	0.004247	5.67
9	7.77	-481.33 (-742.93)	471.59	1216.94	-1917.16	0.003154	0.004247	2.58
10	8.65	-785.35 (-785.35)	452.00	1322.76	-2298.31	0.003041	0.005378	2.93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-448.70	475.82	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-341.58	473.00	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite

3	2.41	-230.78	470.19	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-125.08	467.38	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-26.76	423.96	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	75.34	420.83	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	162.83	458.62	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	245.87	455.81	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	319.41	452.99	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	369.38	450.18	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	714.15 (744.01)	373.41	1193.93	2378.89	0.003607	0.003041	3.20
2	1.94	-13.50 (-426.44)	379.19	2805.65	-3155.27	0.003041	0.003380	7.40
3	3.52	-439.86 (-639.06)	385.43	1418.09	-2351.25	0.003041	0.003267	3.68
4	5.00	-624.22 (-699.93)	391.29	1183.10	-2116.29	0.003041	0.003041	3.02
5	6.48	-692.51 (-699.93)	397.14	1209.08	-2130.89	0.003041	0.003041	3.04
6	8.07	-690.66 (-699.93)	403.39	1237.20	-2146.68	0.003041	0.003041	3.07
7	9.55	-618.29 (-699.93)	409.24	1263.94	-2161.70	0.003041	0.003041	3.09
8	11.03	-428.24 (-646.45)	415.10	1561.16	-2431.25	0.003041	0.003267	3.76
9	12.61	6.59 (446.90)	421.35	2879.85	3054.49	0.003041	0.003380	6.83
10	14.08	744.01 (744.01)	427.13	1445.75	2518.35	0.003607	0.003041	3.38

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-623.64	461.90	7844.42	4676.54	0.000339
2	1.94	-364.14	462.74	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-175.67	463.65	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-73.27	464.50	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-17.37	465.35	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	25.70	466.26	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	84.59	467.11	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	192.42	467.96	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	388.28	468.87	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	630.65	469.71	7844.42	4687.85	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-741.08 (-788.56)	322.98	1134.72	-2770.45	0.004247	0.005039	3.51
2	1.93	-146.17 (-524.54)	328.27	1852.24	-2959.64	0.004474	0.004587	5.64
3	3.49	341.84 (614.58)	333.98	1476.60	2717.17	0.004474	0.004361	4.42
4	4.96	651.73 (817.20)	339.33	1056.90	2545.30	0.004587	0.004247	3.11
5	6.58	816.45 (831.16)	345.22	982.88	2366.42	0.004247	0.004247	2.85
6	7.98	811.59 (831.16)	350.32	1001.47	2376.04	0.004247	0.004247	2.86
7	9.59	635.00 (808.00)	356.22	1141.16	2588.43	0.004587	0.004247	3.20
8	11.06	313.37 (593.98)	361.59	1735.26	2850.52	0.004474	0.004361	4.80
9	12.63	-184.60 (-570.51)	367.28	1931.66	-3000.57	0.004474	0.004587	5.26
10	14.08	-788.56 (-788.56)	372.56	1363.36	-2885.66	0.004247	0.005039	3.66

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	456.37	483.21	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	362.42	483.98	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	261.24	484.80	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	158.49	485.58	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	45.50	486.43	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-52.45	487.17	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-165.71	488.03	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-268.78	488.81	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-369.64	489.63	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-463.39	490.40	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-714.15 (-741.08)	634.83	2134.87	-2492.18	0.003041	0.005039	3.36
2	1.53	-410.47 (-654.51)	615.24	2134.94	-2271.21	0.003267	0.004247	3.47
3	2.41	-189.57 (-357.28)	595.65	4836.77	-2901.12	0.003267	0.004247	8.12
4	3.28	-50.13 (-142.33)	576.07	10165.34	-2511.61	0.003041	0.004247	17.65
5	4.16	10.20 (13.43)	556.48	15145.02	365.56	0.003041	0.004247	27.22
6	5.14	-10.55 (-65.71)	534.72	13429.24	-1650.33	0.003041	0.004247	25.11
7	6.02	-103.64 (-222.47)	515.13	7048.68	-3044.04	0.003041	0.004247	13.68
8	6.89	-262.30 (-439.17)	495.55	2786.91	-2469.87	0.003380	0.004247	5.62
9	7.77	-478.47 (-703.05)	475.96	1326.79	-1959.84	0.003154	0.004247	2.79
10	8.65	-741.08 (-741.08)	456.37	1441.97	-2341.52	0.003041	0.005378	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	394.72	476.45	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	297.98	473.63	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	204.77	470.82	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	112.57	468.00	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	24.66	424.59	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-67.36	462.06	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-145.08	459.25	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-215.96	456.44	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-274.22	453.62	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-322.98	450.81	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-744.01 (-788.56)	641.85	1988.20	-2442.65	0.003041	0.005039	3.10
2	1.53	-417.69 (-681.38)	622.26	2050.65	-2245.47	0.003267	0.004247	3.30
3	2.41	-177.32 (-358.12)	602.68	4899.29	-2911.23	0.003267	0.004247	8.13
4	3.28	-25.20 (-124.65)	583.09	10928.16	-2336.22	0.003041	0.004247	18.74
5	4.16	41.84 (46.04)	563.50	14649.57	1196.84	0.003041	0.004247	26.00
6	5.14	21.75 (46.04)	541.74	14622.30	1242.60	0.003041	0.004247	26.99
7	6.02	-77.66 (-207.73)	522.15	7532.01	-2996.42	0.003041	0.004247	14.42
8	6.89	-250.89 (-447.85)	502.57	2763.97	-2463.06	0.003380	0.004247	5.50
9	7.77	-492.24 (-747.84)	482.98	1245.27	-1928.17	0.003154	0.004247	2.58
10	8.65	-788.56 (-788.56)	463.39	1358.13	-2311.13	0.003041	0.005378	2.93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-415.84	477.46	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-321.97	474.64	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-220.76	471.83	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-121.43	469.01	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-26.99	425.60	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	72.68	422.47	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	158.81	460.26	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	240.49	457.44	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	312.09	454.63	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	359.07	451.82	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	736.71 (767.53)	407.02	1289.65	2431.90	0.003607	0.003041	3.17
2	1.94	6.84 (422.85)	412.80	3067.84	3142.50	0.003041	0.003380	7.43
3	3.52	-424.43 (-627.28)	419.05	1661.78	-2487.52	0.003041	0.003267	3.97
4	5.00	-613.07 (-691.56)	424.91	1362.03	-2216.79	0.003041	0.003041	3.21
5	6.48	-683.82 (-691.56)	430.76	1390.90	-2233.01	0.003041	0.003041	3.23
6	8.07	-681.88 (-691.56)	437.01	1422.16	-2250.57	0.003041	0.003041	3.25
7	9.55	-606.86 (-691.56)	442.86	1451.92	-2267.29	0.003041	0.003041	3.28
8	11.03	-412.31 (-634.37)	448.72	1823.52	-2577.97	0.003041	0.003267	4.06
9	12.61	27.68 (471.12)	454.96	3007.38	3114.19	0.003041	0.003380	6.61
10	14.08	767.53 (767.53)	460.74	1544.62	2573.11	0.003607	0.003041	3.35

Verifiche taglio

Relazione di calcolo monolite

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-623.71	466.79	7844.42	4683.62	0.000339
2	1.94	-366.85	467.63	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-178.88	468.53	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-75.62	469.39	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-18.18	470.24	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	26.75	471.14	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	87.15	472.00	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	195.81	472.85	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	391.04	473.76	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	630.84	474.60	7844.42	4694.93	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-752.49 (-800.77)	338.28	1180.00	-2793.27	0.004247	0.005039	3.49
2	1.93	-157.67 (-535.98)	343.58	1919.42	-2994.26	0.004474	0.004587	5.59
3	3.49	330.25 (602.92)	349.29	1615.65	2788.86	0.004474	0.004361	4.63
4	4.96	640.05 (805.46)	354.64	1139.23	2587.44	0.004587	0.004247	3.21
5	6.58	804.67 (819.34)	360.52	1058.46	2405.51	0.004247	0.004247	2.94
6	7.98	799.73 (819.34)	365.63	1077.95	2415.59	0.004247	0.004247	2.95
7	9.59	623.04 (796.11)	371.53	1228.94	2633.36	0.004587	0.004247	3.31
8	11.06	301.33 (582.00)	376.89	1901.40	2936.16	0.004474	0.004361	5.04
9	12.63	-196.73 (-582.70)	382.58	1989.70	-3030.48	0.004474	0.004587	5.20
10	14.08	-800.77 (-800.77)	387.87	1408.82	-2908.57	0.004247	0.005039	3.63

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	456.31	485.43	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	362.36	486.20	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	261.18	487.02	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	158.43	487.80	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	45.45	488.65	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-52.51	489.39	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-165.77	490.25	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-268.84	491.03	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-369.70	491.85	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-463.45	492.62	0.00	0.00	0.000226

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-736.71 (-752.49)	634.77	2092.92	-2481.07	0.003041	0.005039	3.30
2	1.53	-408.97 (-669.94)	615.18	2067.28	-2251.28	0.003267	0.004247	3.36
3	2.41	-175.07 (-351.24)	595.60	4950.56	-2919.52	0.003267	0.004247	8.31
4	3.28	-29.75 (-125.21)	576.01	10840.69	-2356.54	0.003041	0.004247	18.82
5	4.16	31.79 (34.66)	556.42	14812.95	922.71	0.003041	0.004247	26.62
6	5.14	8.71 (34.66)	534.66	14791.40	958.87	0.003041	0.004247	27.67
7	6.02	-88.79 (-212.38)	515.07	7334.67	-3024.30	0.003041	0.004247	14.24
8	6.89	-253.71 (-437.13)	495.49	2806.05	-2475.56	0.003380	0.004247	5.66
9	7.77	-478.16 (-711.92)	475.90	1304.26	-1951.08	0.003154	0.004247	2.74
10	8.65	-752.49 (-752.49)	456.31	1413.69	-2331.27	0.003041	0.005378	3.10

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	429.04	476.44	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	318.64	473.63	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	215.11	470.81	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	116.56	468.00	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	24.33	424.58	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-70.93	421.45	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-150.90	459.24	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-223.96	456.43	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-285.41	453.61	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-338.28	450.80	0.00	0.00	0.000113

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

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-767.53 (-800.77)	641.91	1945.34	-2426.79	0.003041	0.005039	3.03
2	1.53	-417.35 (-698.40)	622.32	1974.30	-2215.66	0.003267	0.004247	3.17
3	2.41	-162.95 (-353.24)	602.73	4993.32	-2926.43	0.003267	0.004247	8.28
4	3.28	-4.06 (-107.37)	583.15	11677.70	-2150.16	0.003041	0.004247	20.03
5	4.16	64.63 (68.54)	563.56	14279.18	1736.73	0.003041	0.004247	25.34
6	5.14	42.30 (68.54)	541.80	14118.34	1786.14	0.003041	0.004247	26.06
7	6.02	-61.81 (-197.08)	522.21	7828.61	-2954.51	0.003041	0.004247	14.99
8	6.89	-241.94 (-446.23)	502.63	2779.59	-2467.70	0.003380	0.004247	5.53
9	7.77	-492.52 (-757.86)	483.04	1223.60	-1919.75	0.003154	0.004247	2.53
10	8.65	-800.77 (-800.77)	463.45	1332.13	-2301.70	0.003041	0.005378	2.87

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-449.59	477.46	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-343.16	474.65	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-232.35	471.84	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-126.14	469.02	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-26.94	425.61	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	76.41	422.48	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	165.17	460.27	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	249.44	457.45	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	323.98	454.64	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	374.37	451.82	0.00	0.00	0.000113

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	706.34 (750.59)	372.68	1176.30	2369.13	0.003607	0.003041	3.16
2	1.94	-9.33 (-416.47)	378.46	2909.12	-3201.33	0.003041	0.003380	7.69
3	3.52	-431.12 (-629.49)	384.70	1446.73	-2367.27	0.003041	0.003267	3.76
4	5.00	-616.18 (-697.20)	390.56	1186.61	-2118.26	0.003041	0.003041	3.04
5	6.48	-687.65 (-697.20)	396.41	1212.75	-2132.94	0.003041	0.003041	3.06
6	8.07	-690.01 (-697.20)	402.66	1241.03	-2148.83	0.003041	0.003041	3.08
7	9.55	-620.91 (-697.20)	408.52	1267.93	-2163.94	0.003041	0.003041	3.10
8	11.03	-432.08 (-650.59)	414.37	1541.52	-2420.27	0.003041	0.003267	3.72
9	12.61	5.37 (449.62)	420.62	2840.05	3035.86	0.003041	0.003380	6.75
10	14.08	750.59 (750.59)	426.40	1423.69	2506.13	0.003607	0.003041	3.34

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-612.43	461.79	7844.42	4676.38	0.000339
2	1.94	-359.03	462.63	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-174.92	463.54	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-74.86	464.39	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-19.97	465.24	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	23.14	466.15	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	82.97	467.00	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	192.69	467.85	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	391.75	468.76	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	638.00	469.60	7844.42	4687.69	0.000339

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-725.53 (-772.73)	318.41	1143.40	-2774.83	0.004247	0.005039	3.59
2	1.93	-147.35 (-513.63)	323.71	1871.57	-2969.60	0.004474	0.004587	5.78
3	3.49	322.42 (582.90)	329.42	1559.81	2760.07	0.004474	0.004361	4.74
4	4.96	618.77 (780.09)	334.77	1102.26	2568.52	0.004587	0.004247	3.29
5	6.58	783.87 (802.97)	340.66	1009.86	2380.38	0.004247	0.004247	2.96
6	7.98	790.35 (802.97)	345.76	1029.33	2390.44	0.004247	0.004247	2.98
7	9.59	630.55 (793.80)	351.66	1148.33	2592.10	0.004587	0.004247	3.27
8	11.06	324.81 (595.51)	357.03	1697.21	2830.90	0.004474	0.004361	4.75
9	12.63	-164.83 (-549.48)	362.71	2005.96	-3038.86	0.004474	0.004587	5.53

Relazione di calcolo monolite

10	14.08	-772.73 (-772.73)	368.00	1377.68	-2892.88	0.004247	0.005039	3.74
----	-------	-------------------	--------	---------	----------	----------	----------	------

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	444.93	482.55	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	350.84	483.32	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	249.51	484.14	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	154.52	484.92	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	49.95	485.77	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-40.70	486.51	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-156.37	487.37	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-259.30	488.15	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-368.44	488.97	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-470.90	489.74	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-706.34 (-725.53)	623.39	2143.21	-2494.39	0.003041	0.005039	3.44
2	1.53	-404.07 (-646.77)	603.80	2114.76	-2265.27	0.003267	0.004247	3.50
3	2.41	-184.63 (-351.04)	584.21	4825.04	-2899.23	0.003267	0.004247	8.26
4	3.28	-46.40 (-137.74)	564.63	10235.52	-2496.99	0.003041	0.004247	18.13
5	4.16	13.34 (16.56)	545.04	15089.59	458.55	0.003041	0.004247	27.69
6	5.14	-7.00 (-61.22)	523.28	13606.38	-1591.85	0.003041	0.004247	26.00
7	6.02	-98.58 (-215.37)	503.69	7124.43	-3046.31	0.003041	0.004247	14.14
8	6.89	-254.54 (-428.31)	484.11	2793.96	-2471.97	0.003380	0.004247	5.77
9	7.77	-466.95 (-687.76)	464.52	1322.60	-1958.21	0.003154	0.004247	2.85
10	8.65	-725.53 (-725.53)	444.93	1434.21	-2338.71	0.003041	0.005378	3.22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	393.13	474.80	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	296.34	471.99	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	203.19	469.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	111.53	466.36	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	24.52	422.95	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-66.20	460.42	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-142.61	457.61	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-212.18	454.79	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-269.60	451.98	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-318.41	449.16	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-750.59 (-772.73)	649.35	2081.73	-2477.27	0.003041	0.005039	3.21
2	1.53	-423.80 (-688.29)	629.77	2056.71	-2247.84	0.003267	0.004247	3.27
3	2.41	-182.34 (-364.40)	610.18	4865.69	-2905.80	0.003267	0.004247	7.97
4	3.28	-28.70 (-129.77)	590.60	10784.43	-2369.62	0.003041	0.004247	18.26
5	4.16	40.25 (45.18)	571.01	14671.02	1160.84	0.003041	0.004247	25.69
6	5.14	22.80 (45.18)	549.25	14644.89	1204.69	0.003041	0.004247	26.66
7	6.02	-73.69 (-200.73)	529.66	7804.97	-2957.85	0.003041	0.004247	14.74
8	6.89	-243.41 (-436.80)	510.07	2935.86	-2514.11	0.003380	0.004247	5.76
9	7.77	-480.72 (-732.35)	490.49	1307.58	-1952.38	0.003154	0.004247	2.67
10	8.65	-772.73 (-772.73)	470.90	1422.64	-2334.51	0.003041	0.005378	3.02

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-415.95	478.54	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-322.94	475.72	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-222.29	472.91	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-123.40	470.09	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-29.43	426.68	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	69.64	423.55	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	155.11	461.34	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	236.13	458.52	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	307.25	455.71	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	354.20	452.89	0.00	0.00	0.000113

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	728.93 (774.10)	406.31	1271.03	2421.59	0.003607	0.003041	3.13
2	1.94	11.05 (421.27)	412.09	3079.21	3147.83	0.003041	0.003380	7.47
3	3.52	-415.66 (-617.67)	418.33	1698.71	-2508.17	0.003041	0.003267	4.06
4	5.00	-605.00 (-688.82)	424.19	1366.78	-2219.46	0.003041	0.003041	3.22
5	6.48	-678.96 (-688.82)	430.04	1395.84	-2235.78	0.003041	0.003041	3.25
6	8.07	-681.24 (-688.82)	436.29	1427.30	-2253.46	0.003041	0.003041	3.27
7	9.55	-609.48 (-688.82)	442.15	1457.26	-2270.28	0.003041	0.003041	3.30
8	11.03	-416.16 (-638.51)	448.00	1799.28	-2564.41	0.003041	0.003267	4.02
9	12.61	26.45 (473.83)	454.25	2967.63	3095.59	0.003041	0.003380	6.53
10	14.08	774.10 (774.10)	460.03	1521.51	2560.31	0.003607	0.003041	3.31

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-612.49	466.68	7844.42	4683.46	0.000339
2	1.94	-361.75	467.52	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-178.14	468.43	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-77.21	469.28	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-20.79	470.13	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	24.18	471.04	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	85.53	471.89	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	196.07	472.74	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	394.52	473.65	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	638.20	474.49	7844.42	4694.78	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-736.93 (-785.03)	333.85	1190.03	-2798.32	0.004247	0.005039	3.56
2	1.93	-158.84 (-525.05)	339.14	1941.37	-3005.58	0.004474	0.004587	5.72
3	3.49	310.83 (571.24)	344.85	1714.29	2839.71	0.004474	0.004361	4.97
4	4.96	607.08 (768.33)	350.20	1191.55	2614.22	0.004587	0.004247	3.40
5	6.58	772.07 (791.13)	356.09	1090.08	2421.87	0.004247	0.004247	3.06
6	7.98	778.46 (791.13)	361.19	1110.54	2432.45	0.004247	0.004247	3.07
7	9.59	618.56 (781.87)	367.09	1238.74	2638.38	0.004587	0.004247	3.37
8	11.06	312.71 (583.49)	372.46	1860.93	2915.30	0.004474	0.004361	5.00
9	12.63	-177.03 (-561.75)	378.15	2066.71	-3070.17	0.004474	0.004587	5.47
10	14.08	-785.03 (-785.03)	383.43	1424.49	-2916.47	0.004247	0.005039	3.72

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	444.87	484.79	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	350.78	485.55	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	249.44	486.38	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	154.45	487.16	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	49.89	488.01	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-40.76	488.75	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-156.43	489.61	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-259.36	490.38	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-368.51	491.21	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-470.97	491.98	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-728.93 (-736.93)	623.32	2100.22	-2483.00	0.003041	0.005039	3.37
2	1.53	-402.60 (-662.23)	603.73	2045.18	-2243.33	0.003267	0.004247	3.39
3	2.41	-170.14 (-345.01)	584.15	4940.39	-2917.88	0.003267	0.004247	8.46
4	3.28	-26.05 (-120.65)	564.56	10929.94	-2335.81	0.003041	0.004247	19.36
5	4.16	34.89 (37.75)	544.97	14753.71	1022.10	0.003041	0.004247	27.07
6	5.14	12.24 (37.75)	523.21	14729.42	1062.86	0.003041	0.004247	28.15

Relazione di calcolo monolite

7	6.02	-83.71 (-205.21)	503.63	7399.58	-3015.13	0.003041	0.004247	14.69
8	6.89	-245.86 (-426.09)	484.04	2815.35	-2478.32	0.003380	0.004247	5.82
9	7.77	-466.52 (-696.59)	464.45	1299.71	-1949.32	0.003154	0.004247	2.80
10	8.65	-736.93 (-736.93)	444.87	1405.55	-2328.32	0.003041	0.005378	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	427.48	474.79	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	317.01	471.98	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	213.51	469.17	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	115.51	466.35	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	24.19	422.94	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-69.74	419.81	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-148.36	457.60	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-220.06	454.78	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-280.92	451.97	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-333.85	449.15	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-774.10 (-785.03)	649.42	2035.05	-2459.99	0.003041	0.005039	3.13
2	1.53	-423.46 (-705.31)	629.83	1980.85	-2218.22	0.003267	0.004247	3.15
3	2.41	-167.95 (-359.51)	610.25	4957.59	-2920.65	0.003267	0.004247	8.12
4	3.28	-7.53 (-112.47)	590.66	11515.29	-2192.60	0.003041	0.004247	19.50
5	4.16	63.09 (67.73)	571.08	14348.64	1701.75	0.003041	0.004247	25.13
6	5.14	43.39 (67.73)	549.31	14223.72	1753.76	0.003041	0.004247	25.89
7	6.02	-57.80 (-190.05)	529.73	8120.18	-2913.32	0.003041	0.004247	15.33
8	6.89	-234.43 (-435.18)	510.14	2953.24	-2519.27	0.003380	0.004247	5.79
9	7.77	-481.01 (-742.43)	490.55	1283.95	-1943.19	0.003154	0.004247	2.62
10	8.65	-785.03 (-785.03)	470.97	1394.42	-2324.28	0.003041	0.005378	2.96

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-449.70	478.54	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-344.14	475.73	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-233.90	472.92	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-128.13	470.10	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-29.38	426.69	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	73.37	423.56	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	161.48	461.35	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	245.11	458.53	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	319.20	455.72	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	369.59	452.90	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	694.48 (745.46)	373.90	1192.88	2378.31	0.003607	0.003041	3.19
2	1.94	-0.80 (-397.38)	379.68	3169.49	-3317.25	0.003041	0.003380	8.35
3	3.52	-412.92 (-607.74)	385.92	1534.36	-2416.27	0.003041	0.003267	3.98
4	5.00	-595.69 (-678.53)	391.78	1240.57	-2148.57	0.003041	0.003041	3.17
5	6.48	-667.94 (-678.53)	397.63	1268.21	-2164.10	0.003041	0.003041	3.19
6	8.07	-672.25 (-678.53)	403.88	1298.13	-2180.90	0.003041	0.003041	3.21
7	9.55	-605.32 (-678.53)	409.73	1326.61	-2196.90	0.003041	0.003041	3.24
8	11.03	-419.64 (-634.93)	415.59	1608.79	-2457.89	0.003041	0.003267	3.87
9	12.61	11.47 (449.25)	421.84	2858.86	3044.67	0.003041	0.003380	6.78
10	14.08	745.46 (745.46)	427.62	1444.06	2517.41	0.003607	0.003041	3.38

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-593.92	461.97	7844.42	4676.64	0.000339
2	1.94	-349.71	462.81	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-171.80	463.72	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-74.72	464.57	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-21.01	465.42	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	21.78	466.33	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	81.28	467.18	0.00	0.00	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

8	11.03	189.85	468.03	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	386.05	468.94	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	628.08	469.78	7844.42	4687.95	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-709.43 (-757.92)	317.97	1169.66	-2788.06	0.004247	0.005039	3.68
2	1.93	-156.19 (-507.99)	323.27	1898.61	-2983.54	0.004474	0.004587	5.87
3	3.49	297.68 (551.42)	328.97	1685.18	2824.70	0.004474	0.004361	5.12
4	4.96	589.65 (751.48)	334.32	1154.61	2595.32	0.004587	0.004247	3.45
5	6.58	761.38 (783.71)	340.21	1040.11	2396.02	0.004247	0.004247	3.06
6	7.98	771.81 (783.71)	345.31	1060.32	2406.47	0.004247	0.004247	3.07
7	9.59	615.60 (774.53)	351.22	1183.59	2610.15	0.004587	0.004247	3.37
8	11.06	317.14 (581.83)	356.58	1752.37	2859.33	0.004474	0.004361	4.91
9	12.63	-162.15 (-538.98)	362.27	2061.87	-3067.68	0.004474	0.004587	5.69
10	14.08	-757.92 (-757.92)	367.55	1411.06	-2909.70	0.004247	0.005039	3.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	426.07	482.48	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	336.97	483.25	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	243.05	484.08	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	155.01	484.85	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	55.65	485.71	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-40.75	486.45	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-152.23	487.30	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-253.53	488.08	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-360.95	488.91	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-460.80	489.67	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-694.48 (-709.43)	604.53	2120.39	-2488.34	0.003041	0.005039	3.51
2	1.53	-392.16 (-634.03)	584.94	2080.58	-2255.20	0.003267	0.004247	3.56
3	2.41	-174.23 (-339.16)	565.35	4835.59	-2900.93	0.003267	0.004247	8.55
4	3.28	-37.54 (-127.84)	545.77	10449.10	-2447.52	0.003041	0.004247	19.15
5	4.16	21.35 (24.51)	526.18	14947.91	696.26	0.003041	0.004247	28.41
6	5.14	1.27 (24.51)	504.42	14930.51	725.46	0.003041	0.004247	29.60
7	6.02	-88.90 (-203.75)	484.83	7231.11	-3038.93	0.003041	0.004247	14.91
8	6.89	-242.52 (-413.65)	465.24	2773.44	-2465.88	0.003380	0.004247	5.96
9	7.77	-452.18 (-670.87)	445.66	1293.27	-1946.82	0.003154	0.004247	2.90
10	8.65	-709.43 (-709.43)	426.07	1396.34	-2324.98	0.003041	0.005378	3.28

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	394.26	472.09	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	295.33	469.28	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	201.38	466.47	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	110.25	463.65	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	24.28	420.24	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-65.04	417.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-140.23	454.90	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-208.95	452.08	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-267.02	449.27	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-317.97	446.45	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-745.46 (-757.92)	639.25	2092.52	-2480.96	0.003041	0.005039	3.27
2	1.53	-418.03 (-682.78)	619.67	2030.89	-2237.76	0.003267	0.004247	3.28
3	2.41	-176.52 (-358.61)	600.08	4861.17	-2905.07	0.003267	0.004247	8.10

Relazione di calcolo monolite

4	3.28	-22.86 (-124.16)	580.49	10925.34	-2336.88	0.003041	0.004247	18.82
5	4.16	46.48 (51.67)	560.91	14563.37	1341.47	0.003041	0.004247	25.96
6	5.14	30.17 (51.67)	539.14	14532.84	1392.69	0.003041	0.004247	26.96
7	6.02	-64.62 (-189.71)	519.56	8018.26	-2927.72	0.003041	0.004247	15.43
8	6.89	-232.18 (-423.38)	499.97	2986.77	-2529.23	0.003380	0.004247	5.97
9	7.77	-467.32 (-717.10)	480.39	1308.01	-1952.54	0.003154	0.004247	2.72
10	8.65	-757.92 (-757.92)	460.80	1418.40	-2332.98	0.003041	0.005378	3.08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-417.29	477.08	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-323.27	474.27	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-222.33	471.46	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-123.69	468.64	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-30.31	425.23	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	67.92	422.10	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	152.73	459.89	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	233.46	457.07	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	304.99	454.26	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	353.39	451.44	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	766.19 (781.01)	387.50	1175.13	2368.48	0.003607	0.003041	3.03
2	1.94	-23.32 (-469.81)	393.28	2530.52	-3022.96	0.003041	0.003380	6.43
3	3.52	-482.59 (-695.47)	399.53	1318.84	-2295.75	0.003041	0.003267	3.30
4	5.00	-678.03 (-753.39)	405.38	1119.50	-2080.57	0.003041	0.003041	2.76
5	6.48	-747.34 (-753.39)	411.24	1142.82	-2093.67	0.003041	0.003041	2.78
6	8.07	-741.33 (-753.39)	417.48	1168.02	-2107.82	0.003041	0.003041	2.80
7	9.55	-661.63 (-753.39)	423.34	1191.96	-2121.27	0.003041	0.003041	2.82
8	11.03	-458.74 (-690.52)	429.19	1484.51	-2388.39	0.003041	0.003267	3.46
9	12.61	1.66 (467.31)	435.44	2820.08	3026.51	0.003041	0.003380	6.48
10	14.08	781.01 (781.01)	441.22	1412.21	2499.78	0.003607	0.003041	3.20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-677.94	463.95	7844.42	4679.50	0.000339
2	1.94	-393.73	464.79	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-187.72	465.70	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-76.14	466.55	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-15.77	467.40	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	29.73	468.31	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	91.28	469.16	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	204.39	470.01	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	410.63	470.92	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	666.31	471.76	7844.42	4690.82	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-760.70 (-808.43)	329.36	1127.15	-2766.64	0.004247	0.005039	3.42
2	1.93	-129.61 (-527.10)	334.66	1892.14	-2980.20	0.004474	0.004587	5.65
3	3.49	376.10 (653.32)	340.36	1393.17	2674.16	0.004474	0.004361	4.09
4	4.96	686.43 (850.91)	345.71	1028.13	2530.57	0.004587	0.004247	2.97
5	6.58	843.21 (852.82)	351.60	973.66	2361.65	0.004247	0.004247	2.77
6	7.98	826.96 (852.82)	356.70	991.70	2370.98	0.004247	0.004247	2.78
7	9.59	641.03 (818.73)	362.61	1147.92	2591.89	0.004587	0.004247	3.17
8	11.06	316.62 (599.37)	367.97	1756.87	2861.65	0.004474	0.004361	4.77
9	12.63	-189.10 (-583.25)	373.66	1917.73	-2993.39	0.004474	0.004587	5.13
10	14.08	-808.43 (-808.43)	378.95	1349.33	-2878.59	0.004247	0.005039	3.56

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	488.71	484.13	4061.89	4302.17	0.000226
2	1.93	380.74	484.90	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	265.54	485.73	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	157.55	486.51	0.00	0.00	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5	6.58	36.27	487.36	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-59.49	488.10	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-170.21	488.96	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-270.83	489.73	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-377.53	490.56	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-476.71	491.32	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-766.19 (-766.19)	690.26	2279.78	-2530.55	0.003041	0.005039	3.30
2	1.53	-449.33 (-705.70)	668.14	2156.26	-2277.48	0.003267	0.004247	3.23
3	2.41	-215.84 (-394.09)	646.02	4726.50	-2883.29	0.003267	0.004247	7.32
4	3.28	-66.42 (-166.29)	623.90	9748.60	-2598.39	0.003041	0.004247	15.63
5	4.16	0.65 (5.38)	601.78	15281.41	136.70	0.003041	0.004247	25.39
6	5.14	-16.53 (-70.55)	577.20	13449.15	-1643.76	0.003041	0.004247	23.30
7	6.02	-109.73 (-230.16)	555.08	7304.06	-3028.62	0.003041	0.004247	13.16
8	6.89	-271.25 (-452.03)	532.96	2979.44	-2527.05	0.003380	0.004247	5.59
9	7.77	-492.44 (-722.34)	510.83	1408.42	-1991.55	0.003154	0.004247	2.76
10	8.65	-760.70 (-766.19)	488.71	1509.05	-2365.84	0.003041	0.005378	3.09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	409.67	484.41	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	313.03	481.23	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	217.64	478.06	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	121.94	474.88	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	30.20	431.10	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-65.96	468.17	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-147.04	464.99	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-220.73	461.81	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-280.70	458.63	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-329.36	455.45	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-781.01 (-808.43)	678.25	2076.86	-2475.47	0.003041	0.005039	3.06
2	1.53	-443.29 (-716.76)	656.13	2058.23	-2248.43	0.003267	0.004247	3.14
3	2.41	-193.46 (-381.80)	634.01	4810.51	-2896.88	0.003267	0.004247	7.59
4	3.28	-34.48 (-138.88)	611.89	10614.32	-2409.14	0.003041	0.004247	17.35
5	4.16	36.61 (41.55)	589.77	14743.81	1038.72	0.003041	0.004247	25.00
6	5.14	17.83 (41.55)	565.19	14718.02	1081.99	0.003041	0.004247	26.04
7	6.02	-83.02 (-215.58)	543.07	7543.92	-2994.74	0.003041	0.004247	13.89
8	6.89	-259.79 (-460.96)	520.95	2793.50	-2471.83	0.003380	0.004247	5.36
9	7.77	-506.24 (-767.15)	498.83	1256.63	-1932.58	0.003154	0.004247	2.52
10	8.65	-808.43 (-808.43)	476.71	1364.08	-2313.29	0.003041	0.005378	2.86

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-429.42	482.69	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-333.91	479.51	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-229.96	476.33	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-127.47	473.15	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-29.85	429.37	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	73.13	425.84	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	161.86	463.26	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	245.63	460.08	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	318.57	456.91	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	365.80	453.73	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

1	0.48	788.66 (804.29)	420.77	1265.19	2418.36	0.003607	0.003041	3.01
2	1.94	-3.06 (-452.62)	426.55	3094.91	-3284.05	0.003041	0.003380	7.26
3	3.52	-467.23 (-683.74)	432.80	1526.79	-2412.04	0.003041	0.003267	3.53
4	5.00	-666.93 (-745.09)	438.65	1276.94	-2169.00	0.003041	0.003041	2.91
5	6.48	-738.71 (-745.09)	444.51	1302.58	-2183.40	0.003041	0.003041	2.93
6	8.07	-732.63 (-745.09)	450.75	1330.30	-2198.97	0.003041	0.003041	2.95
7	9.55	-650.31 (-745.09)	456.61	1356.65	-2213.77	0.003041	0.003041	2.97
8	11.03	-442.98 (-678.55)	462.46	1716.04	-2517.86	0.003041	0.003267	3.71
9	12.61	22.53 (491.29)	468.71	2941.77	3083.48	0.003041	0.003380	6.28
10	14.08	804.29 (804.29)	474.49	1505.10	2551.22	0.003607	0.003041	3.17

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-678.02	468.78	7844.42	4686.51	0.000339
2	1.94	-396.43	469.62	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-190.92	470.53	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-78.48	471.38	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-16.58	472.24	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	30.76	473.14	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	93.81	473.99	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	207.74	474.85	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	413.37	475.75	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	666.50	476.59	7844.42	4697.82	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-772.06 (-820.57)	344.50	1170.74	-2788.60	0.004247	0.005039	3.40
2	1.93	-141.05 (-538.49)	349.80	1957.95	-3014.12	0.004474	0.004587	5.60
3	3.49	364.57 (641.73)	355.50	1516.72	2737.85	0.004474	0.004361	4.27
4	4.96	674.81 (839.23)	360.85	1105.01	2569.93	0.004587	0.004247	3.06
5	6.58	831.49 (841.08)	366.74	1046.10	2399.12	0.004247	0.004247	2.85
6	7.98	815.16 (841.08)	371.84	1064.97	2408.88	0.004247	0.004247	2.86
7	9.59	629.15 (806.91)	377.75	1234.00	2635.95	0.004587	0.004247	3.27
8	11.06	304.65 (587.45)	383.11	1921.63	2946.59	0.004474	0.004361	5.02
9	12.63	-201.16 (-595.37)	388.80	1973.61	-3022.19	0.004474	0.004587	5.08
10	14.08	-820.57 (-820.57)	394.09	1393.05	-2900.62	0.004247	0.005039	3.53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	488.66	486.33	4061.89	4305.34	0.000226
2	1.93	380.68	487.10	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	265.48	487.93	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	157.49	488.70	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	36.21	489.56	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-59.54	490.30	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-170.27	491.15	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-270.89	491.93	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-377.59	492.75	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-476.76	493.52	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-788.66 (-788.66)	690.20	2195.00	-2508.10	0.003041	0.005039	3.18
2	1.53	-448.12 (-721.07)	668.08	2092.83	-2258.81	0.003267	0.004247	3.13
3	2.41	-201.61 (-388.56)	645.96	4817.97	-2898.08	0.003267	0.004247	7.46
4	3.28	-46.10 (-149.38)	623.84	10333.36	-2474.41	0.003041	0.004247	16.56
5	4.16	22.29 (26.69)	601.72	14967.25	663.81	0.003041	0.004247	24.87
6	5.14	2.83 (26.69)	577.14	14950.86	691.32	0.003041	0.004247	25.91
7	6.02	-94.81 (-220.06)	555.02	7550.63	-2993.79	0.003041	0.004247	13.60
8	6.89	-262.68 (-450.11)	532.90	2998.59	-2532.74	0.003380	0.004247	5.63
9	7.77	-492.23 (-731.16)	510.78	1384.87	-1982.40	0.003154	0.004247	2.71
10	8.65	-772.06 (-788.66)	488.66	1453.39	-2345.66	0.003041	0.005378	2.97

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	443.56	484.40	0.00	0.00	0.000226

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

2	1.53	333.27	481.23	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	228.26	478.05	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	126.11	474.87	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	29.96	431.09	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-69.53	427.56	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-152.93	464.98	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-228.86	461.80	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-291.74	458.62	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-344.50	455.45	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-804.29 (-820.57)	678.31	2032.83	-2459.17	0.003041	0.005039	3.00
2	1.53	-442.91 (-733.59)	656.19	1985.94	-2220.20	0.003267	0.004247	3.03
3	2.41	-179.16 (-376.91)	634.07	4896.75	-2910.82	0.003267	0.004247	7.72
4	3.28	-13.48 (-121.70)	611.95	11303.38	-2247.97	0.003041	0.004247	18.47
5	4.16	59.24 (63.88)	589.83	14431.32	1563.03	0.003041	0.004247	24.47
6	5.14	38.21 (63.88)	565.25	14393.37	1626.71	0.003041	0.004247	25.46
7	6.02	-67.32 (-205.05)	543.13	7826.50	-2954.81	0.003041	0.004247	14.41
8	6.89	-250.93 (-459.38)	521.00	2808.47	-2476.28	0.003380	0.004247	5.39
9	7.77	-506.55 (-777.11)	498.88	1235.36	-1924.32	0.003154	0.004247	2.48
10	8.65	-820.57 (-820.57)	476.76	1338.71	-2304.09	0.003041	0.005378	2.81

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-462.91	482.70	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-354.92	479.52	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-241.46	476.34	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-132.14	473.16	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-29.79	429.38	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	76.85	425.85	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	168.18	463.27	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	254.51	460.09	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	330.36	456.91	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	380.98	453.74	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	720.07 (771.12)	410.54	1296.84	2435.88	0.003607	0.003041	3.16
2	1.94	22.16 (422.26)	416.32	3124.34	3168.95	0.003041	0.003380	7.50
3	3.52	-395.55 (-594.51)	422.57	1838.21	-2586.18	0.003041	0.003267	4.35
4	5.00	-583.18 (-669.22)	428.42	1451.22	-2266.89	0.003041	0.003041	3.39
5	6.48	-658.25 (-669.22)	434.28	1482.43	-2284.42	0.003041	0.003041	3.41
6	8.07	-662.52 (-669.22)	440.52	1516.26	-2303.42	0.003041	0.003041	3.44
7	9.55	-592.71 (-669.22)	446.38	1548.49	-2321.52	0.003041	0.003041	3.47
8	11.03	-402.13 (-621.61)	452.23	1911.17	-2626.98	0.003041	0.003267	4.23
9	12.61	34.58 (475.74)	458.48	2996.11	3108.92	0.003041	0.003380	6.53
10	14.08	771.12 (771.12)	464.26	1551.41	2576.87	0.003607	0.003041	3.34

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-594.11	467.30	7844.42	4684.36	0.000339
2	1.94	-352.82	468.14	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-175.45	469.05	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-77.39	469.90	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-21.96	470.75	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	22.90	471.66	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	84.08	472.51	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	193.54	473.36	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	389.03	474.27	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	628.19	475.11	7844.42	4695.67	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Relazione di calcolo monoliteVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-722.78 (-770.79)	335.13	1224.16	-2815.52	0.004247	0.005039	3.65
2	1.93	-169.48 (-521.32)	340.43	1973.50	-3022.13	0.004474	0.004587	5.80
3	3.49	284.44 (538.22)	346.14	1881.78	2926.05	0.004474	0.004361	5.44
4	4.96	576.46 (738.33)	351.49	1261.59	2650.07	0.004587	0.004247	3.59
5	6.58	748.24 (770.61)	357.37	1133.58	2444.36	0.004247	0.004247	3.17
6	7.98	758.72 (770.61)	362.48	1154.97	2455.43	0.004247	0.004247	3.19
7	9.59	602.58 (761.47)	368.38	1288.78	2663.99	0.004587	0.004247	3.50
8	11.06	304.17 (568.82)	373.74	1943.47	2957.85	0.004474	0.004361	5.20
9	12.63	-175.07 (-551.87)	379.43	2135.10	-3105.41	0.004474	0.004587	5.63
10	14.08	-770.79 (-770.79)	384.72	1466.15	-2937.45	0.004247	0.005039	3.81

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	426.11	484.97	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	337.01	485.74	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	243.08	486.57	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	155.04	487.34	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	55.69	488.20	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-40.72	488.94	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-152.19	489.79	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-253.49	490.57	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-360.92	491.40	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-460.76	492.16	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-720.07 (-722.78)	604.56	2067.77	-2472.10	0.003041	0.005039	3.42
2	1.53	-390.65 (-652.17)	584.97	1994.43	-2223.52	0.003267	0.004247	3.41
3	2.41	-157.24 (-332.11)	565.39	4977.63	-2923.90	0.003267	0.004247	8.80
4	3.28	-13.60 (-107.64)	545.80	11344.40	-2237.25	0.003041	0.004247	20.78
5	4.16	46.50 (49.13)	526.21	14553.04	1358.80	0.003041	0.004247	27.66
6	5.14	22.85 (49.13)	504.45	14520.02	1414.20	0.003041	0.004247	28.78
7	6.02	-72.99 (-193.45)	484.87	7515.86	-2998.70	0.003041	0.004247	15.50
8	6.89	-233.53 (-411.54)	465.28	2795.15	-2472.32	0.003380	0.004247	6.01
9	7.77	-452.30 (-681.45)	445.69	1266.49	-1936.41	0.003154	0.004247	2.84
10	8.65	-722.78 (-722.78)	426.11	1363.70	-2313.15	0.003041	0.005378	3.20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	432.19	472.10	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	319.31	469.28	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	213.52	466.47	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	114.83	463.66	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	23.22	420.24	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-70.24	417.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-147.08	454.90	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-217.35	452.09	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-279.79	449.27	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-335.13	446.46	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-771.12 (-771.12)	639.22	2041.03	-2462.20	0.003041	0.005039	3.19
2	1.53	-417.98 (-701.47)	619.63	1948.14	-2205.44	0.003267	0.004247	3.14
3	2.41	-161.24 (-353.67)	600.05	4954.38	-2920.14	0.003267	0.004247	8.26
4	3.28	-0.12 (-105.73)	580.46	11729.60	-2136.60	0.003041	0.004247	20.21
5	4.16	71.20 (76.14)	560.87	13823.60	1876.68	0.003041	0.004247	24.65
6	5.14	52.69 (76.14)	539.11	13654.67	1928.58	0.003041	0.004247	25.33
7	6.02	-47.00 (-177.60)	519.52	8385.61	-2866.57	0.003041	0.004247	16.14
8	6.89	-221.91 (-421.00)	499.94	3012.52	-2536.87	0.003380	0.004247	6.03
9	7.77	-467.05 (-727.48)	480.35	1282.78	-1942.74	0.003154	0.004247	2.67
10	8.65	-770.79 (-771.12)	460.76	1387.26	-2321.69	0.003041	0.005378	3.01

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-453.56	477.08	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-346.14	474.26	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-234.96	471.45	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-128.96	468.64	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-30.46	425.22	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	71.75	422.09	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	159.46	459.88	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	243.09	457.07	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	317.98	454.25	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	370.33	451.44	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	706.33 (736.23)	374.83	1217.89	2392.16	0.003607	0.003041	3.25
2	1.94	-2.84 (-406.17)	380.61	3064.83	-3270.66	0.003041	0.003380	8.05
3	3.52	-420.21 (-615.87)	386.85	1508.78	-2401.96	0.003041	0.003267	3.90
4	5.00	-601.80 (-676.92)	392.71	1249.33	-2153.49	0.003041	0.003041	3.18
5	6.48	-669.53 (-676.92)	398.56	1277.16	-2169.13	0.003041	0.003041	3.20
6	8.07	-667.70 (-676.92)	404.81	1307.30	-2186.05	0.003041	0.003041	3.23
7	9.55	-595.93 (-676.92)	410.67	1335.98	-2202.16	0.003041	0.003041	3.25
8	11.03	-408.67 (-623.06)	416.52	1663.62	-2488.55	0.003041	0.003267	3.99
9	12.61	17.21 (447.43)	422.77	2891.07	3059.74	0.003041	0.003380	6.84
10	14.08	736.23 (736.23)	428.55	1475.46	2534.81	0.003607	0.003041	3.44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-606.83	462.10	7844.42	4676.84	0.000339
2	1.94	-355.67	462.95	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-172.54	463.85	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-72.47	464.70	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-17.29	465.56	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	25.58	466.46	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	83.67	467.32	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	189.06	468.17	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	379.39	469.07	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	613.92	469.91	7844.42	4688.15	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-691.05 (-739.59)	312.49	1180.23	-2793.38	0.004247	0.005039	3.78
2	1.93	-125.30 (-479.66)	317.78	2017.10	-3044.60	0.004474	0.004587	6.35
3	3.49	321.79 (563.93)	323.49	1593.12	2777.24	0.004474	0.004361	4.92
4	4.96	589.13 (730.42)	328.84	1172.56	2604.50	0.004587	0.004247	3.57
5	6.58	729.42 (741.61)	334.73	1094.04	2423.91	0.004247	0.004247	3.27
6	7.98	724.39 (741.61)	339.83	1115.90	2435.22	0.004247	0.004247	3.28
7	9.59	571.91 (720.96)	345.73	1273.84	2656.35	0.004587	0.004247	3.68
8	11.06	292.74 (542.87)	351.10	1897.69	2934.25	0.004474	0.004361	5.41
9	12.63	-164.61 (-526.61)	356.78	2087.24	-3080.75	0.004474	0.004587	5.85
10	14.08	-739.59 (-739.59)	362.07	1428.84	-2918.66	0.004247	0.005039	3.95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	439.23	481.69	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	339.43	482.46	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	231.93	483.28	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	135.33	484.06	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	38.42	484.91	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-45.61	485.65	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-142.77	486.51	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-239.60	487.29	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-346.74	488.11	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-446.34	488.88	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-706.33 (-706.33)	617.69	2192.83	-2507.53	0.003041	0.005039	3.55
2	1.53	-402.01 (-645.68)	598.10	2092.19	-2258.62	0.003267	0.004247	3.50
3	2.41	-182.16 (-349.06)	578.52	4797.69	-2894.80	0.003267	0.004247	8.29
4	3.28	-43.17 (-135.81)	558.93	10256.60	-2492.25	0.003041	0.004247	18.35
5	4.16	18.39 (22.53)	539.34	14989.72	626.12	0.003041	0.004247	27.79
6	5.14	1.77 (22.53)	517.58	14974.43	651.78	0.003041	0.004247	28.93
7	6.02	-84.70 (-195.76)	497.99	7598.56	-2987.02	0.003041	0.004247	15.26
8	6.89	-233.96 (-400.66)	478.41	3038.31	-2544.53	0.003380	0.004247	6.35
9	7.77	-438.69 (-652.74)	458.82	1396.69	-1986.99	0.003154	0.004247	3.04
10	8.65	-691.05 (-706.33)	439.23	1460.18	-2348.12	0.003041	0.005378	3.32

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	396.63	473.99	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	297.52	471.17	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	203.79	468.36	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	113.12	465.54	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	27.57	422.13	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-61.12	419.00	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-135.60	456.79	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-203.54	453.97	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-261.36	451.16	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-312.49	448.34	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-736.23 (-739.59)	624.79	2096.82	-2482.10	0.003041	0.005039	3.36
2	1.53	-409.73 (-673.19)	605.20	2001.41	-2226.24	0.003267	0.004247	3.31
3	2.41	-169.73 (-350.38)	585.62	4853.33	-2903.80	0.003267	0.004247	8.29
4	3.28	-17.44 (-117.72)	566.03	11072.07	-2302.79	0.003041	0.004247	19.56
5	4.16	51.16 (56.30)	546.45	14474.04	1491.36	0.003041	0.004247	26.49
6	5.14	35.20 (56.30)	524.68	14439.38	1549.50	0.003041	0.004247	27.52
7	6.02	-57.98 (-180.89)	505.10	8130.52	-2911.86	0.003041	0.004247	16.10
8	6.89	-222.64 (-410.52)	485.51	2993.69	-2531.28	0.003380	0.004247	6.17
9	7.77	-453.75 (-699.30)	465.92	1298.44	-1948.82	0.003154	0.004247	2.79
10	8.65	-739.59 (-739.59)	446.34	1404.99	-2328.12	0.003041	0.005378	3.15

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-416.80	475.01	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-321.69	472.19	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-220.58	469.38	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-122.44	466.56	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-30.04	423.15	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	66.73	420.02	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	150.08	457.81	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	229.40	454.99	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	299.83	452.18	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	347.82	449.36	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	759.57 (788.80)	387.65	1159.78	2359.97	0.003607	0.003041	2.99
2	1.94	-22.12 (-464.94)	393.43	2582.51	-3051.96	0.003041	0.003380	6.56
3	3.52	-478.77 (-691.52)	399.67	1330.69	-2302.38	0.003041	0.003267	3.33
4	5.00	-675.42 (-755.91)	405.53	1114.74	-2077.90	0.003041	0.003041	2.75
5	6.48	-747.99 (-755.91)	411.38	1137.93	-2090.92	0.003041	0.003041	2.77
6	8.07	-746.20 (-755.91)	417.63	1162.98	-2104.99	0.003041	0.003041	2.78
7	9.55	-669.69 (-755.91)	423.48	1186.77	-2118.35	0.003041	0.003041	2.80
8	11.03	-467.50 (-700.36)	429.34	1453.54	-2371.08	0.003041	0.003267	3.39

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

9	12.61	-2.54 (-474.38)	435.59	2960.55	-3224.23	0.003041	0.003380	6.80
10	14.08	788.80 (788.80)	441.37	1392.66	2488.95	0.003607	0.003041	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-670.57	463.97	7844.42	4679.54	0.000339
2	1.94	-390.49	464.81	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-187.61	465.72	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-77.85	466.57	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-18.36	467.42	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	27.17	468.33	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	89.80	469.18	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	205.34	470.03	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	416.09	470.94	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	677.53	471.78	7844.42	4690.85	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-776.76 (-823.87)	334.51	1122.33	-2764.21	0.004247	0.005039	3.36
2	1.93	-149.64 (-548.39)	339.81	1825.33	-2945.77	0.004474	0.004587	5.37
3	3.49	364.46 (651.62)	345.51	1427.25	2691.73	0.004474	0.004361	4.13
4	4.96	690.70 (865.00)	350.86	1026.00	2529.48	0.004587	0.004247	2.92
5	6.58	864.33 (879.96)	356.75	953.15	2351.05	0.004247	0.004247	2.67
6	7.98	859.51 (879.96)	361.85	970.48	2360.01	0.004247	0.004247	2.68
7	9.59	674.06 (855.86)	367.76	1104.07	2569.44	0.004587	0.004247	3.00
8	11.06	336.09 (631.10)	373.12	1663.39	2813.47	0.004474	0.004361	4.46
9	12.63	-187.84 (-594.08)	378.81	1904.26	-2986.45	0.004474	0.004587	5.03
10	14.08	-823.87 (-823.87)	384.09	1339.78	-2873.78	0.004247	0.005039	3.49

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	481.19	484.88	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	381.94	485.65	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	275.05	486.48	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	166.96	487.25	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	48.08	488.11	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-54.97	488.85	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-174.14	489.70	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-282.58	490.48	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-389.12	491.30	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-488.16	492.07	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-759.57 (-776.76)	682.74	2207.40	-2511.38	0.003041	0.005039	3.23
2	1.53	-443.37 (-699.08)	660.62	2150.59	-2275.82	0.003267	0.004247	3.26
3	2.41	-210.82 (-387.94)	638.50	4752.49	-2887.50	0.003267	0.004247	7.44
4	3.28	-62.80 (-161.14)	616.38	9854.49	-2576.34	0.003041	0.004247	15.99
5	4.16	2.43 (6.45)	594.26	15264.13	165.69	0.003041	0.004247	25.69
6	5.14	-17.35 (-73.86)	569.68	13224.92	-1714.62	0.003041	0.004247	23.21
7	6.02	-113.51 (-237.01)	547.56	7031.23	-3043.52	0.003041	0.004247	12.84
8	6.89	-278.62 (-463.10)	525.44	2810.21	-2476.80	0.003380	0.004247	5.35
9	7.77	-504.03 (-738.06)	503.32	1340.00	-1964.97	0.003154	0.004247	2.66
10	8.65	-776.76 (-776.76)	481.19	1453.02	-2345.53	0.003041	0.005378	3.02

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	408.96	483.33	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	312.22	480.15	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	216.26	476.98	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	120.07	473.80	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	27.83	430.02	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-69.00	467.09	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-150.80	463.91	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-225.24	460.73	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-285.75	457.55	0.00	0.00	0.000339

Relazione di calcolo monolite

10	8.65	-334.51	454.37	0.00	0.00	0.000113
----	------	---------	--------	------	------	----------

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-788.80 (-823.87)	689.71	2070.32	-2473.05	0.003041	0.005039	3.00
2	1.53	-449.89 (-724.72)	667.58	2076.22	-2253.92	0.003267	0.004247	3.11
3	2.41	-198.58 (-388.24)	645.46	4818.22	-2898.12	0.003267	0.004247	7.46
4	3.28	-38.36 (-143.64)	623.34	10534.84	-2427.60	0.003041	0.004247	16.90
5	4.16	33.36 (38.32)	601.22	14800.66	943.34	0.003041	0.004247	24.62
6	5.14	14.23 (38.32)	576.64	14777.61	982.01	0.003041	0.004247	25.63
7	6.02	-88.07 (-222.55)	554.52	7483.20	-3003.31	0.003041	0.004247	13.49
8	6.89	-267.39 (-471.50)	532.40	2789.87	-2470.75	0.003380	0.004247	5.24
9	7.77	-517.42 (-782.09)	510.28	1262.39	-1934.82	0.003154	0.004247	2.47
10	8.65	-823.87 (-823.87)	488.16	1372.47	-2316.33	0.003041	0.005378	2.81

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-430.43	484.33	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-335.56	481.15	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-231.58	477.98	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-128.55	474.80	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-30.04	431.02	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	74.21	427.49	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	164.21	464.91	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	249.22	461.73	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	323.17	458.55	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	370.85	455.37	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	782.04 (812.04)	420.87	1248.66	2409.20	0.003607	0.003041	2.97
2	1.94	-1.87 (-447.75)	426.65	3154.66	-3310.65	0.003041	0.003380	7.39
3	3.52	-463.40 (-679.79)	432.90	1541.12	-2420.05	0.003041	0.003267	3.56
4	5.00	-664.32 (-747.62)	438.75	1270.94	-2165.63	0.003041	0.003041	2.90
5	6.48	-739.36 (-747.62)	444.61	1296.41	-2179.94	0.003041	0.003041	2.92
6	8.07	-737.51 (-747.62)	450.85	1323.95	-2195.41	0.003041	0.003041	2.94
7	9.55	-658.39 (-747.62)	456.71	1350.13	-2210.11	0.003041	0.003041	2.96
8	11.03	-451.76 (-688.41)	462.56	1677.26	-2496.18	0.003041	0.003267	3.63
9	12.61	18.30 (493.24)	468.81	2921.93	3074.19	0.003041	0.003380	6.23
10	14.08	812.04 (812.04)	474.59	1484.30	2539.70	0.003607	0.003041	3.13

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-670.65	468.80	7844.42	4686.53	0.000339
2	1.94	-393.19	469.64	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-190.82	470.55	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-80.19	471.40	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-19.18	472.25	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	28.19	473.16	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	92.33	474.01	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	208.69	474.86	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	418.82	475.77	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	677.72	476.61	7844.42	4697.84	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-788.12 (-836.01)	349.64	1165.08	-2785.75	0.004247	0.005039	3.33
2	1.93	-161.08 (-559.77)	354.94	1888.51	-2978.33	0.004474	0.004587	5.32
3	3.49	352.93 (640.03)	360.65	1553.39	2756.76	0.004474	0.004361	4.31
4	4.96	679.08 (853.33)	366.00	1101.48	2568.12	0.004587	0.004247	3.01
5	6.58	852.62 (868.21)	371.88	1022.37	2386.85	0.004247	0.004247	2.75

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

6	7.98	847.72 (868.21)	376.99	1040.47	2396.21	0.004247	0.004247	2.76
7	9.59	662.17 (844.04)	382.89	1184.22	2610.47	0.004587	0.004247	3.09
8	11.06	324.12 (619.19)	388.25	1812.28	2890.22	0.004474	0.004361	4.67
9	12.63	-199.90 (-606.20)	393.94	1959.14	-3014.73	0.004474	0.004587	4.97
10	14.08	-836.01 (-836.01)	399.23	1382.67	-2895.39	0.004247	0.005039	3.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	481.14	487.08	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	381.89	487.84	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	275.00	488.67	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	166.90	489.45	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	48.03	490.30	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-55.03	491.04	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-174.20	491.90	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-282.63	492.67	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-389.18	493.50	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-488.22	494.27	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-782.04 (-788.12)	682.68	2165.88	-2500.39	0.003041	0.005039	3.17
2	1.53	-442.22 (-714.45)	660.56	2086.78	-2257.03	0.003267	0.004247	3.16
3	2.41	-196.62 (-382.48)	638.44	4844.80	-2902.42	0.003267	0.004247	7.59
4	3.28	-42.48 (-144.26)	616.32	10452.82	-2446.66	0.003041	0.004247	16.96
5	4.16	24.09 (27.78)	594.20	14946.47	698.68	0.003041	0.004247	25.15
6	5.14	2.04 (27.78)	569.62	14929.01	727.98	0.003041	0.004247	26.21
7	6.02	-98.56 (-226.90)	547.50	7306.94	-3028.21	0.003041	0.004247	13.35
8	6.89	-270.04 (-461.17)	525.38	2827.43	-2481.91	0.003380	0.004247	5.38
9	7.77	-503.82 (-746.87)	503.26	1318.37	-1956.57	0.003154	0.004247	2.62
10	8.65	-788.12 (-788.12)	481.14	1425.91	-2335.70	0.003041	0.005378	2.96

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	442.80	483.32	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	332.40	480.15	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	226.94	476.97	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	124.27	473.79	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	27.60	430.01	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-72.58	426.48	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-156.70	463.90	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-233.38	460.72	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-296.78	457.54	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-349.64	454.36	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-812.04 (-836.01)	689.76	2027.28	-2457.12	0.003041	0.005039	2.94
2	1.53	-449.50 (-741.52)	667.64	2006.09	-2228.07	0.003267	0.004247	3.00
3	2.41	-184.28 (-383.35)	645.52	4903.25	-2911.87	0.003267	0.004247	7.60
4	3.28	-17.37 (-126.47)	623.40	11201.97	-2272.61	0.003041	0.004247	17.97
5	4.16	55.97 (60.63)	601.28	14491.93	1461.34	0.003041	0.004247	24.10
6	5.14	34.59 (60.63)	576.70	14457.00	1519.95	0.003041	0.004247	25.07
7	6.02	-72.38 (-212.03)	554.58	7754.90	-2964.93	0.003041	0.004247	13.98
8	6.89	-258.54 (-469.93)	532.46	2804.43	-2475.08	0.003380	0.004247	5.27
9	7.77	-517.72 (-792.05)	510.34	1241.40	-1926.67	0.003154	0.004247	2.43
10	8.65	-836.01 (-836.01)	488.22	1347.39	-2307.24	0.003041	0.005378	2.76

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-463.88	484.34	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-356.55	481.16	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-243.06	477.98	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-133.21	474.81	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-29.97	431.03	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	77.92	427.50	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite

7	6.02	170.52	464.92	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	258.10	461.74	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	334.95	458.56	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	386.01	455.38	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	734.59 (762.89)	413.17	1328.83	2453.60	0.003607	0.003041	3.22
2	1.94	22.45 (429.71)	418.95	3060.42	3139.03	0.003041	0.003380	7.31
3	3.52	-401.14 (-601.38)	425.19	1822.16	-2577.20	0.003041	0.003267	4.29
4	5.00	-588.13 (-666.95)	431.05	1472.98	-2279.12	0.003041	0.003041	3.42
5	6.48	-659.05 (-666.95)	436.91	1504.64	-2296.90	0.003041	0.003041	3.44
6	8.07	-657.36 (-666.95)	443.15	1538.96	-2316.17	0.003041	0.003041	3.47
7	9.55	-582.69 (-666.95)	449.01	1571.66	-2334.54	0.003041	0.003041	3.50
8	11.03	-390.37 (-609.10)	454.86	1998.07	-2675.57	0.003041	0.003267	4.39
9	12.61	41.29 (474.99)	461.11	3036.37	3127.77	0.003041	0.003380	6.58
10	14.08	762.89 (762.89)	466.89	1590.17	2598.33	0.003607	0.003041	3.41

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-607.11	467.68	7844.42	4684.91	0.000339
2	1.94	-359.13	468.52	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-176.58	469.43	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-75.45	470.28	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-18.42	471.13	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	26.66	472.04	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	86.54	472.89	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	192.88	473.74	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	382.45	474.65	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	613.96	475.49	7844.42	4696.22	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-706.14 (-753.06)	331.43	1243.41	-2825.22	0.004247	0.005039	3.75
2	1.93	-140.22 (-494.71)	336.73	2102.23	-3088.47	0.004474	0.004587	6.24
3	3.49	307.06 (549.32)	342.44	1796.70	2882.19	0.004474	0.004361	5.25
4	4.96	574.57 (715.98)	347.79	1295.75	2667.56	0.004587	0.004247	3.73
5	6.58	715.06 (727.33)	353.67	1207.10	2482.38	0.004247	0.004247	3.41
6	7.98	710.19 (727.33)	358.78	1230.48	2494.48	0.004247	0.004247	3.43
7	9.59	557.91 (706.83)	364.68	1405.20	2723.59	0.004587	0.004247	3.85
8	11.06	278.91 (528.92)	370.04	2140.40	3059.37	0.004474	0.004361	5.78
9	12.63	-178.25 (-540.13)	375.73	2174.27	-3125.60	0.004474	0.004587	5.79
10	14.08	-753.06 (-753.06)	381.02	1493.10	-2951.03	0.004247	0.005039	3.92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	439.35	484.44	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	339.55	485.20	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	232.05	486.03	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	135.45	486.81	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	38.54	487.66	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-45.49	488.40	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-142.65	489.26	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-239.48	490.03	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-346.62	490.86	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-446.22	491.63	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-734.59 (-734.59)	617.81	2084.21	-2478.19	0.003041	0.005039	3.37
2	1.53	-401.32 (-666.35)	598.22	1997.12	-2224.57	0.003267	0.004247	3.34

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

3	2.41	-164.21 (-342.45)	578.64	4926.49	-2915.63	0.003267	0.004247	8.51
4	3.28	-17.06 (-114.30)	559.05	11161.44	-2282.03	0.003041	0.004247	19.97
5	4.16	46.39 (50.00)	539.46	14558.59	1349.49	0.003041	0.004247	26.99
6	5.14	26.26 (50.00)	517.70	14526.62	1403.13	0.003041	0.004247	28.06
7	6.02	-66.57 (-184.13)	498.11	7947.21	-2937.76	0.003041	0.004247	15.95
8	6.89	-223.73 (-398.39)	478.53	3066.34	-2552.85	0.003380	0.004247	6.41
9	7.77	-439.00 (-664.95)	458.94	1362.12	-1973.57	0.003154	0.004247	2.97
10	8.65	-706.14 (-734.59)	439.35	1388.95	-2322.30	0.003041	0.005378	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	436.68	474.00	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	323.61	471.19	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	217.63	468.37	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	118.74	465.56	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	26.93	422.14	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-66.74	419.02	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-143.55	456.80	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-213.26	453.99	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-275.90	451.18	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-331.43	448.36	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-762.89 (-762.89)	624.67	2005.27	-2448.97	0.003041	0.005039	3.21
2	1.53	-409.68 (-692.62)	605.09	1915.62	-2192.75	0.003267	0.004247	3.17
3	2.41	-153.79 (-345.26)	585.50	4951.16	-2919.62	0.003267	0.004247	8.46
4	3.28	6.37 (82.11)	565.91	13538.07	1964.40	0.003041	0.004247	23.92
5	4.16	77.17 (82.11)	546.33	13384.14	2011.69	0.003041	0.004247	24.50
6	5.14	59.08 (82.11)	524.56	13193.38	2065.29	0.003041	0.004247	25.15
7	6.02	-39.09 (-167.71)	504.98	8542.16	-2836.92	0.003041	0.004247	16.92
8	6.89	-211.41 (-407.59)	485.39	3025.81	-2540.82	0.003380	0.004247	6.23
9	7.77	-453.10 (-710.04)	465.80	1271.65	-1938.42	0.003154	0.004247	2.73
10	8.65	-753.06 (-762.89)	446.22	1350.08	-2308.21	0.003041	0.005378	3.03

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-454.40	474.99	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-345.47	472.17	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-233.79	469.36	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-128.05	425.95	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-30.35	423.13	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	70.60	420.00	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	157.04	457.79	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	239.54	454.98	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	313.72	452.16	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	366.11	449.35	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	715.90 (724.82)	375.39	1247.38	2408.49	0.003607	0.003041	3.32
2	1.94	-8.27 (-418.70)	381.17	2917.96	-3205.27	0.003041	0.003380	7.66
3	3.52	-430.96 (-627.25)	387.41	1470.23	-2380.40	0.003041	0.003267	3.79
4	5.00	-611.03 (-678.73)	393.27	1247.02	-2152.19	0.003041	0.003041	3.17
5	6.48	-673.94 (-678.73)	399.13	1274.74	-2167.77	0.003041	0.003041	3.19
6	8.07	-665.95 (-678.73)	405.37	1304.76	-2184.63	0.003041	0.003041	3.22
7	9.55	-589.60 (-678.73)	411.23	1333.33	-2200.67	0.003041	0.003041	3.24
8	11.03	-401.07 (-614.40)	417.08	1705.06	-2511.72	0.003041	0.003267	4.09
9	12.61	19.64 (442.71)	423.33	2953.95	3089.18	0.003041	0.003380	6.98
10	14.08	724.82 (724.82)	429.11	1512.95	2555.57	0.003607	0.003041	3.53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-620.99	462.19	7844.42	4676.95	0.000339
2	1.94	-361.93	463.03	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-173.10	463.93	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite

4	5.00	-69.97	464.79	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-13.46	465.64	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	29.27	466.55	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	85.82	467.40	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	188.12	468.25	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	373.07	469.16	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	601.01	470.00	7844.42	4688.27	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-709.76 (-757.76)	317.85	1169.45	-2787.95	0.004247	0.005039	3.68
2	1.93	-123.17 (-492.38)	323.15	1988.55	-3029.89	0.004474	0.004587	6.15
3	3.49	345.95 (602.64)	328.86	1485.15	2721.58	0.004474	0.004361	4.52
4	4.96	632.55 (783.78)	334.21	1093.26	2563.91	0.004587	0.004247	3.27
5	6.58	776.69 (784.87)	340.09	1037.69	2394.77	0.004247	0.004247	3.05
6	7.98	756.32 (784.87)	345.20	1057.85	2405.19	0.004247	0.004247	3.06
7	9.59	572.49 (741.98)	351.10	1251.58	2644.95	0.004587	0.004247	3.56
8	11.06	268.73 (530.39)	356.47	2011.49	2992.92	0.004474	0.004361	5.64
9	12.63	-195.28 (-554.69)	362.15	1972.95	-3021.85	0.004474	0.004587	5.45
10	14.08	-757.76 (-757.76)	367.44	1410.87	-2909.60	0.004247	0.005039	3.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	453.70	482.47	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	353.64	483.23	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	245.88	484.06	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	144.86	484.84	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	33.66	485.69	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-62.75	486.43	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-162.34	487.29	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-250.63	488.07	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-344.26	488.89	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-433.17	489.66	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-715.90 (-715.90)	632.16	2220.72	-2514.91	0.003041	0.005039	3.51
2	1.53	-409.91 (-655.10)	612.57	2119.53	-2266.67	0.003267	0.004247	3.46
3	2.41	-188.47 (-356.82)	592.99	4815.63	-2897.71	0.003267	0.004247	8.12
4	3.28	-48.10 (-141.76)	573.40	10162.10	-2512.28	0.003041	0.004247	17.72
5	4.16	14.17 (18.32)	553.81	15065.79	498.48	0.003041	0.004247	27.20
6	5.14	-2.90 (-54.05)	532.05	14091.99	-1431.52	0.003041	0.004247	26.49
7	6.02	-91.16 (-204.60)	512.46	7512.07	-2999.23	0.003041	0.004247	14.66
8	6.89	-243.60 (-413.99)	492.88	3024.53	-2540.44	0.003380	0.004247	6.14
9	7.77	-452.73 (-671.10)	473.29	1403.07	-1989.47	0.003154	0.004247	2.96
10	8.65	-709.76 (-715.90)	453.70	1496.45	-2361.27	0.003041	0.005378	3.30

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	398.59	476.06	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	299.38	473.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	205.55	470.44	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	114.35	467.62	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	27.78	424.21	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-62.45	461.68	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-138.52	458.87	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-208.04	456.05	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-266.63	453.24	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-317.85	450.42	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-724.82 (-757.76)	611.62	1964.48	-2433.87	0.003041	0.005039	3.21
2	1.53	-399.54 (-661.36)	592.03	1988.29	-2221.12	0.003267	0.004247	3.36
3	2.41	-161.58 (-340.06)	572.45	4901.13	-2911.53	0.003267	0.004247	8.56
4	3.28	-11.78 (-109.57)	552.86	11320.20	-2243.57	0.003041	0.004247	20.48
5	4.16	54.02 (58.17)	533.27	14425.11	1573.46	0.003041	0.004247	27.05
6	5.14	34.56 (58.17)	511.51	14387.74	1636.15	0.003041	0.004247	28.13
7	6.02	-62.26 (-188.87)	491.93	7731.23	-2968.27	0.003041	0.004247	15.72
8	6.89	-231.13 (-423.21)	472.34	2741.52	-2456.40	0.003380	0.004247	5.80
9	7.77	-466.95 (-717.11)	452.75	1208.29	-1913.80	0.003154	0.004247	2.67
10	8.65	-757.76 (-757.76)	433.17	1311.46	-2294.21	0.003041	0.005378	3.03

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-415.98	473.11	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-319.68	470.30	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-217.93	467.48	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-119.40	464.67	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-26.65	421.26	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	70.63	418.13	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	154.58	455.91	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	234.54	453.10	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	305.44	450.29	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	353.42	447.47	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezioneH = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	751.74 (795.40)	386.93	1143.71	2351.08	0.003607	0.003041	2.96
2	1.94	-17.97 (-455.00)	392.71	2671.97	-3095.75	0.003041	0.003380	6.80
3	3.52	-470.05 (-681.96)	398.96	1354.84	-2315.88	0.003041	0.003267	3.40
4	5.00	-667.39 (-753.18)	404.81	1117.70	-2079.56	0.003041	0.003041	2.76
5	6.48	-743.13 (-753.18)	410.67	1141.01	-2092.65	0.003041	0.003041	2.78
6	8.07	-745.56 (-753.18)	416.92	1166.19	-2106.79	0.003041	0.003041	2.80
7	9.55	-672.30 (-753.18)	422.77	1190.11	-2120.23	0.003041	0.003041	2.82
8	11.03	-471.32 (-704.48)	428.63	1437.02	-2361.83	0.003041	0.003267	3.35
9	12.61	-3.74 (-479.52)	434.87	2899.34	-3196.98	0.003041	0.003380	6.67
10	14.08	795.40 (795.40)	440.65	1372.77	2477.93	0.003607	0.003041	3.12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-659.37	463.86	7844.42	4679.39	0.000339
2	1.94	-385.38	464.70	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-186.86	465.61	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-79.43	466.46	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-20.95	467.32	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	24.61	468.22	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	88.19	469.07	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	205.61	469.93	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	419.56	470.83	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	684.88	471.67	7844.42	4690.70	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezioneH = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-761.24 (-807.99)	329.87	1130.11	-2768.13	0.004247	0.005039	3.43
2	1.93	-150.84 (-537.50)	335.17	1842.34	-2954.54	0.004474	0.004587	5.50
3	3.49	345.03 (619.95)	340.87	1500.90	2729.70	0.004474	0.004361	4.40
4	4.96	657.74 (827.90)	346.22	1066.47	2550.20	0.004587	0.004247	3.08
5	6.58	831.77 (851.79)	352.11	976.96	2363.36	0.004247	0.004247	2.77
6	7.98	838.29 (851.79)	357.21	995.05	2372.72	0.004247	0.004247	2.79
7	9.59	669.64 (841.68)	363.12	1109.76	2572.36	0.004587	0.004247	3.06
8	11.06	347.56 (632.66)	368.48	1628.04	2795.24	0.004474	0.004361	4.42
9	12.63	-168.01 (-573.00)	374.17	1973.43	-3022.10	0.004474	0.004587	5.27
10	14.08	-807.99 (-807.99)	379.45	1352.65	-2880.27	0.004247	0.005039	3.56

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
----	---	---	-----------------	------------------	------------------	-----------------

Relazione di calcolo monolite

1	0.48	469.76	484.21	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	370.37	484.98	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	263.33	485.80	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	162.99	486.58	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	52.54	487.43	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-43.22	488.17	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-164.79	489.03	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-273.08	489.81	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-387.92	490.63	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-495.66	491.40	4061.89	4312.69	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-751.74 (-761.24)	671.31	2216.89	-2513.90	0.003041	0.005039	3.30
2	1.53	-436.94 (-691.33)	649.18	2131.92	-2270.32	0.003267	0.004247	3.28
3	2.41	-205.84 (-381.66)	627.06	4741.13	-2885.66	0.003267	0.004247	7.56
4	3.28	-59.05 (-156.52)	604.94	9911.43	-2564.48	0.003041	0.004247	16.38
5	4.16	5.59 (9.60)	582.82	15213.53	250.60	0.003041	0.004247	26.10
6	5.14	-13.79 (-69.37)	558.24	13388.41	-1663.81	0.003041	0.004247	23.98
7	6.02	-108.45 (-229.96)	536.12	7100.29	-3045.59	0.003041	0.004247	13.24
8	6.89	-270.92 (-452.33)	514.00	2816.61	-2478.70	0.003380	0.004247	5.48
9	7.77	-492.60 (-722.79)	491.88	1336.22	-1963.50	0.003154	0.004247	2.72
10	8.65	-761.24 (-761.24)	469.76	1445.80	-2342.91	0.003041	0.005378	3.08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	407.40	481.69	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	310.61	478.51	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	214.68	475.33	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	119.02	472.15	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	27.68	428.37	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-67.86	465.44	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-148.36	462.27	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-221.51	459.09	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-281.06	455.91	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-329.87	452.73	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-795.40 (-807.99)	697.21	2155.10	-2497.53	0.003041	0.005039	3.09
2	1.53	-456.02 (-731.65)	675.09	2080.97	-2255.31	0.003267	0.004247	3.08
3	2.41	-203.61 (-394.53)	652.96	4788.54	-2893.33	0.003267	0.004247	7.33
4	3.28	-41.87 (-148.77)	630.84	10413.62	-2455.77	0.003041	0.004247	16.51
5	4.16	31.76 (37.44)	608.72	14819.61	911.54	0.003041	0.004247	24.35
6	5.14	15.25 (37.44)	584.14	14797.59	948.49	0.003041	0.004247	25.33
7	6.02	-84.12 (-215.57)	562.02	7736.74	-2967.49	0.003041	0.004247	13.77
8	6.89	-259.92 (-460.44)	539.90	2954.44	-2519.63	0.003380	0.004247	5.47
9	7.77	-505.88 (-766.55)	517.78	1322.74	-1958.27	0.003154	0.004247	2.55
10	8.65	-807.99 (-807.99)	495.66	1434.81	-2338.92	0.003041	0.005378	2.89

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-430.55	485.41	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-336.54	482.23	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-233.12	479.05	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-130.53	475.88	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-32.46	432.10	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	71.17	428.56	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	160.50	465.99	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	244.84	462.81	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	318.29	459.63	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	365.92	456.45	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	774.23 (818.61)	420.14	1231.64	2399.77	0.003607	0.003041	2.93
2	1.94	2.31 (442.39)	425.92	2990.73	3106.40	0.003041	0.003380	7.02
3	3.52	-454.67 (-670.21)	432.17	1571.43	-2437.00	0.003041	0.003267	3.64
4	5.00	-656.28 (-744.88)	438.02	1274.73	-2167.76	0.003041	0.003041	2.91
5	6.48	-734.50 (-744.88)	443.88	1300.35	-2182.15	0.003041	0.003041	2.93
6	8.07	-736.87 (-744.88)	450.12	1328.04	-2197.71	0.003041	0.003041	2.95
7	9.55	-661.01 (-744.88)	455.98	1354.37	-2212.49	0.003041	0.003041	2.97
8	11.03	-455.60 (-692.55)	461.83	1657.07	-2484.88	0.003041	0.003267	3.59
9	12.61	17.07 (495.95)	468.08	2885.20	3056.99	0.003041	0.003380	6.16
10	14.08	818.61 (818.61)	473.86	1463.42	2528.14	0.003607	0.003041	3.09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-659.44	468.69	7844.42	4686.38	0.000339
2	1.94	-388.08	469.53	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-190.07	470.44	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-81.77	471.29	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-21.78	472.14	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	25.62	473.05	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	90.71	473.90	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	208.95	474.75	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	422.29	475.66	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	685.07	476.50	7844.42	4697.69	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-772.57 (-820.19)	345.09	1173.97	-2790.23	0.004247	0.005039	3.40
2	1.93	-162.26 (-548.86)	350.39	1907.64	-2988.19	0.004474	0.004587	5.44
3	3.49	333.51 (608.36)	356.09	1639.65	2801.23	0.004474	0.004361	4.60
4	4.96	646.12 (816.22)	361.44	1147.70	2591.78	0.004587	0.004247	3.18
5	6.58	820.05 (840.02)	367.33	1049.98	2401.12	0.004247	0.004247	2.86
6	7.98	826.48 (840.02)	372.43	1068.91	2410.91	0.004247	0.004247	2.87
7	9.59	657.73 (829.84)	378.34	1191.97	2614.44	0.004587	0.004247	3.15
8	11.06	335.56 (620.72)	383.70	1774.59	2870.79	0.004474	0.004361	4.62
9	12.63	-180.12 (-585.17)	389.39	2030.59	-3051.55	0.004474	0.004587	5.21
10	14.08	-820.19 (-820.19)	394.68	1396.66	-2902.44	0.004247	0.005039	3.54

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	469.70	486.42	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	370.31	487.18	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	263.27	488.01	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	162.93	488.79	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	52.48	489.64	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-43.28	490.38	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-164.85	491.24	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-273.14	492.01	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-387.98	492.84	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-495.72	493.61	4061.89	4315.88	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-774.23 (-774.23)	671.24	2168.37	-2501.05	0.003041	0.005039	3.23
2	1.53	-435.82 (-706.71)	649.12	2068.03	-2251.50	0.003267	0.004247	3.19
3	2.41	-191.67 (-376.24)	627.00	4833.96	-2900.67	0.003267	0.004247	7.71
4	3.28	-38.76 (-139.67)	604.88	10523.97	-2430.13	0.003041	0.004247	17.40
5	4.16	27.22 (30.90)	582.76	14892.25	789.65	0.003041	0.004247	25.55
6	5.14	5.58 (30.90)	558.18	14872.19	823.31	0.003041	0.004247	26.64
7	6.02	-93.50 (-219.81)	536.06	7365.10	-3020.00	0.003041	0.004247	13.74
8	6.89	-262.28 (-450.31)	513.94	2835.26	-2484.23	0.003380	0.004247	5.52
9	7.77	-492.29 (-731.57)	491.82	1314.28	-1954.98	0.003154	0.004247	2.67
10	8.65	-772.57 (-774.23)	469.70	1414.47	-2331.55	0.003041	0.005378	3.01

Relazione di calcolo monoliteVerifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	441.22	481.68	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	330.75	478.50	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	225.35	475.32	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	123.22	472.14	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	27.46	428.37	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-71.42	424.83	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-154.22	462.26	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-229.58	459.08	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-292.16	455.90	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-345.09	452.72	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-818.61 (-820.19)	697.27	2113.99	-2486.65	0.003041	0.005039	3.03
2	1.53	-455.61 (-748.42)	675.15	2012.02	-2230.39	0.003267	0.004247	2.98
3	2.41	-189.31 (-389.63)	653.03	4871.78	-2906.78	0.003267	0.004247	7.46
4	3.28	-20.87 (-131.59)	630.91	11057.18	-2306.25	0.003041	0.004247	17.53
5	4.16	54.38 (59.77)	608.79	14513.61	1424.96	0.003041	0.004247	23.84
6	5.14	35.63 (59.77)	584.21	14479.93	1481.47	0.003041	0.004247	24.79
7	6.02	-68.41 (-205.04)	562.09	8023.89	-2926.92	0.003041	0.004247	14.28
8	6.89	-251.06 (-458.87)	539.97	2970.50	-2524.40	0.003380	0.004247	5.50
9	7.77	-506.20 (-776.56)	517.85	1299.96	-1949.41	0.003154	0.004247	2.51
10	8.65	-820.19 (-820.19)	495.72	1407.72	-2329.10	0.003041	0.005378	2.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-463.97	485.42	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-357.52	482.24	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-244.60	479.06	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-135.19	475.88	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-32.40	432.11	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	74.88	428.57	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	166.82	466.00	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	253.74	462.82	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	330.11	459.64	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	381.14	456.46	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	741.14 (750.53)	412.07	1355.09	2468.14	0.003607	0.003041	3.29
2	1.94	14.38 (428.29)	417.85	3064.31	3140.85	0.003041	0.003380	7.33
3	3.52	-413.81 (-614.19)	424.09	1752.75	-2538.39	0.003041	0.003267	4.13
4	5.00	-598.66 (-669.47)	429.95	1458.45	-2270.96	0.003041	0.003041	3.39
5	6.48	-664.33 (-669.47)	435.80	1489.77	-2288.54	0.003041	0.003041	3.42
6	8.07	-656.26 (-669.47)	442.05	1523.70	-2307.60	0.003041	0.003041	3.45
7	9.55	-576.99 (-669.47)	447.91	1556.04	-2325.77	0.003041	0.003041	3.47
8	11.03	-383.54 (-601.07)	453.76	2035.74	-2696.64	0.003041	0.003267	4.49
9	12.61	42.79 (469.25)	460.01	3091.47	3153.56	0.003041	0.003380	6.72
10	14.08	750.53 (750.53)	465.79	1624.26	2617.21	0.003607	0.003041	3.49

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-621.17	467.52	7844.42	4684.68	0.000339
2	1.94	-364.99	468.36	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-176.69	469.27	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-72.59	470.12	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-14.37	470.97	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	30.41	471.88	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	88.64	472.73	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	191.83	473.58	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	376.06	474.49	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	601.13	475.33	7844.42	4695.99	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-722.89 (-770.50)	334.75	1222.97	-2814.92	0.004247	0.005039	3.65
2	1.93	-136.26 (-505.50)	340.05	2064.57	-3069.06	0.004474	0.004587	6.07
3	3.49	332.90 (589.63)	345.75	1643.90	2803.42	0.004474	0.004361	4.75
4	4.96	619.55 (770.81)	351.10	1190.54	2613.70	0.004587	0.004247	3.39
5	6.58	763.73 (771.93)	356.99	1129.44	2442.22	0.004247	0.004247	3.16
6	7.98	743.41 (771.93)	362.10	1150.76	2453.25	0.004247	0.004247	3.18
7	9.59	559.63 (729.08)	368.00	1364.08	2702.54	0.004587	0.004247	3.71
8	11.06	255.90 (517.53)	373.36	2246.60	3114.12	0.004474	0.004361	6.02
9	12.63	-208.06 (-567.44)	379.05	2042.57	-3057.73	0.004474	0.004587	5.39
10	14.08	-770.50 (-770.50)	384.34	1464.95	-2936.85	0.004247	0.005039	3.81

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	453.73	484.92	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	353.67	485.68	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	245.90	486.51	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	144.89	487.29	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	33.69	488.14	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-62.72	488.88	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-162.31	489.74	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-250.60	490.52	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-344.23	491.34	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-433.14	492.11	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-741.14 (-741.14)	632.19	2123.17	-2489.08	0.003041	0.005039	3.36
2	1.53	-408.00 (-672.86)	612.60	2040.90	-2241.66	0.003267	0.004247	3.33
3	2.41	-171.13 (-349.10)	593.01	4962.73	-2921.49	0.003267	0.004247	8.37
4	3.28	-24.30 (-121.19)	573.43	10988.32	-2322.25	0.003041	0.004247	19.16
5	4.16	38.70 (42.16)	553.84	14696.20	1118.60	0.003041	0.004247	26.54
6	5.14	17.98 (42.16)	532.08	14670.16	1162.29	0.003041	0.004247	27.57
7	6.02	-75.67 (-194.50)	512.49	7796.71	-2959.02	0.003041	0.004247	15.21
8	6.89	-234.86 (-412.04)	492.91	3047.01	-2547.12	0.003380	0.004247	6.18
9	7.77	-452.89 (-681.47)	473.32	1373.95	-1978.16	0.003154	0.004247	2.90
10	8.65	-722.89 (-741.14)	453.73	1431.09	-2337.57	0.003041	0.005378	3.15

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	436.59	476.07	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	323.40	473.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	217.31	470.44	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	118.30	467.63	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	26.38	424.21	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-67.42	421.08	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-145.09	458.87	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-216.33	456.06	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-279.10	453.24	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-334.75	450.43	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-750.53 (-770.50)	611.59	1918.37	-2416.81	0.003041	0.005039	3.14
2	1.53	-399.55 (-680.09)	592.00	1905.19	-2188.67	0.003267	0.004247	3.22
3	2.41	-146.36 (-335.17)	572.42	4999.61	-2927.45	0.003267	0.004247	8.73
4	3.28	10.87 (82.53)	552.83	13414.20	2002.45	0.003041	0.004247	24.26
5	4.16	78.64 (82.53)	533.25	13249.14	2050.46	0.003041	0.004247	24.85
6	5.14	56.94 (82.53)	511.48	13044.94	2104.76	0.003041	0.004247	25.50
7	6.02	-44.78 (-176.87)	491.90	8107.19	-2915.16	0.003041	0.004247	16.48

Relazione di calcolo monolite

8	6.89	-220.96 (-420.88)	472.31	2764.03	-2463.08	0.003380	0.004247	5.85
9	7.77	-466.70 (-727.40)	452.72	1185.65	-1905.00	0.003154	0.004247	2.62
10	8.65	-770.50 (-770.50)	433.14	1284.13	-2284.31	0.003041	0.005378	2.96

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-452.26	473.11	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-342.54	470.29	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-230.54	467.48	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-124.64	424.07	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-26.78	421.25	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	74.48	418.12	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	161.29	455.91	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	244.11	453.10	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	318.31	450.28	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	370.14	447.47	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	739.83 (790.15)	387.98	1158.43	2359.23	0.003607	0.003041	2.99
2	1.94	-9.50 (-435.95)	393.76	2879.64	-3188.21	0.003041	0.003380	7.31
3	3.52	-451.90 (-660.25)	400.01	1427.76	-2356.66	0.003041	0.003267	3.57
4	5.00	-646.94 (-734.54)	405.86	1163.13	-2105.08	0.003041	0.003041	2.87
5	6.48	-723.46 (-734.54)	411.72	1187.62	-2118.83	0.003041	0.003041	2.88
6	8.07	-727.82 (-734.54)	417.96	1214.10	-2133.71	0.003041	0.003041	2.90
7	9.55	-656.76 (-734.54)	423.82	1239.27	-2147.84	0.003041	0.003041	2.92
8	11.03	-458.95 (-688.87)	429.67	1492.50	-2392.86	0.003041	0.003267	3.47
9	12.61	2.26 (471.56)	435.92	2780.72	3008.08	0.003041	0.003380	6.38
10	14.08	790.15 (790.15)	441.70	1390.74	2487.89	0.003607	0.003041	3.15

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-640.87	464.02	7844.42	4679.61	0.000339
2	1.94	-376.06	464.86	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-183.73	465.77	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-79.29	466.62	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-22.00	467.47	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	23.25	468.38	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	86.49	469.23	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	202.75	470.08	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	413.84	470.99	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	674.95	471.83	7844.42	4690.92	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-745.14 (-793.08)	329.25	1154.26	-2780.30	0.004247	0.005039	3.51
2	1.93	-159.66 (-531.85)	334.55	1866.23	-2966.85	0.004474	0.004587	5.58
3	3.49	320.32 (588.50)	340.26	1611.09	2786.50	0.004474	0.004361	4.73
4	4.96	628.66 (799.34)	345.60	1112.89	2573.96	0.004587	0.004247	3.22
5	6.58	809.32 (832.53)	351.49	1003.63	2377.16	0.004247	0.004247	2.86
6	7.98	819.81 (832.53)	356.60	1022.35	2386.84	0.004247	0.004247	2.87
7	9.59	654.76 (822.47)	362.50	1140.74	2588.22	0.004587	0.004247	3.15
8	11.06	339.98 (619.05)	367.86	1675.63	2819.78	0.004474	0.004361	4.56
9	12.63	-165.25 (-562.41)	373.55	2024.90	-3048.62	0.004474	0.004587	5.42
10	14.08	-793.08 (-793.08)	378.84	1383.20	-2895.66	0.004247	0.005039	3.65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	450.90	484.12	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	356.51	484.89	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	256.88	485.71	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	163.49	486.49	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	58.25	487.34	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-43.26	488.08	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-160.64	488.94	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-267.31	489.72	0.00	0.00	0.000226

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

9	12.63	-380.42	490.54	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-485.55	491.31	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezioneH = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-739.83 (-745.14)	652.45	2196.47	-2508.49	0.003041	0.005039	3.37
2	1.53	-425.16 (-678.55)	630.33	2100.35	-2261.02	0.003267	0.004247	3.33
3	2.41	-195.53 (-369.98)	608.21	4744.66	-2886.23	0.003267	0.004247	7.80
4	3.28	-50.17 (-146.67)	586.09	10094.91	-2526.27	0.003041	0.004247	17.22
5	4.16	13.67 (17.62)	563.97	15082.08	471.15	0.003041	0.004247	26.74
6	5.14	-5.46 (-60.11)	539.39	13777.47	-1535.36	0.003041	0.004247	25.54
7	6.02	-98.76 (-218.40)	517.27	7206.05	-3042.47	0.003041	0.004247	13.93
8	6.89	-258.97 (-437.86)	495.15	2796.07	-2472.59	0.003380	0.004247	5.65
9	7.77	-477.98 (-705.91)	473.03	1308.53	-1952.74	0.003154	0.004247	2.77
10	8.65	-745.14 (-745.14)	450.90	1409.89	-2329.89	0.003041	0.005378	3.13

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	408.32	478.98	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	309.38	475.80	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	213.00	472.62	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	117.82	469.44	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	27.46	425.67	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-66.73	462.73	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-146.07	459.56	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-218.42	456.38	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-278.30	453.20	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-329.25	450.02	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezioneH = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-790.15 (-793.08)	687.10	2166.37	-2500.52	0.003041	0.005039	3.15
2	1.53	-450.23 (-726.05)	664.98	2059.91	-2249.09	0.003267	0.004247	3.10
3	2.41	-197.84 (-388.75)	642.86	4783.15	-2892.45	0.003267	0.004247	7.44
4	3.28	-36.12 (-143.23)	620.74	10527.90	-2429.22	0.003041	0.004247	16.96
5	4.16	37.87 (43.81)	598.61	14720.78	1077.36	0.003041	0.004247	24.59
6	5.14	22.50 (43.81)	574.04	14694.48	1121.48	0.003041	0.004247	25.60
7	6.02	-75.15 (-204.63)	551.91	7930.14	-2940.17	0.003041	0.004247	14.37
8	6.89	-248.75 (-447.04)	529.79	3003.17	-2534.10	0.003380	0.004247	5.67
9	7.77	-492.48 (-751.23)	507.67	1323.61	-1958.60	0.003154	0.004247	2.61
10	8.65	-793.08 (-793.08)	485.55	1431.17	-2337.60	0.003041	0.005378	2.95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-431.75	483.96	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-336.77	480.78	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-233.09	477.60	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-130.78	474.42	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-33.34	430.64	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	69.44	427.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	158.10	464.53	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	242.12	461.36	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	315.93	458.18	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	364.98	455.00	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezioneH = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	750.59 (750.59)	426.40	1423.69	2506.13	0.003607	0.003041	3.34
2	1.94	5.37 (428.90)	420.62	3093.73	3154.62	0.003041	0.003380	7.36
3	3.52	-432.08 (-636.50)	414.37	1595.16	-2450.27	0.003041	0.003267	3.85
4	5.00	-620.91 (-697.20)	408.52	1267.93	-2163.94	0.003041	0.003041	3.10

Relazione di calcolo monolite

5	6.48	-690.01 (-697.20)	402.66	1241.03	-2148.83	0.003041	0.003041	3.08
6	8.07	-687.65 (-697.20)	396.41	1212.75	-2132.94	0.003041	0.003041	3.06
7	9.55	-616.18 (-697.20)	390.56	1186.61	-2118.26	0.003041	0.003041	3.04
8	11.03	-431.12 (-643.04)	384.70	1400.91	-2341.64	0.003041	0.003267	3.64
9	12.61	-9.33 (-436.42)	378.46	2692.48	-3104.88	0.003041	0.003380	7.11
10	14.08	706.34 (750.59)	372.68	1176.30	2369.13	0.003607	0.003041	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-638.00	469.60	7844.42	4687.69	0.000339
2	1.94	-373.48	468.76	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-180.27	467.85	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-74.72	467.00	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-17.18	466.15	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	25.83	465.24	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	82.82	464.39	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	186.87	463.54	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	376.63	462.63	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	612.43	461.79	7844.42	4676.38	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-772.73 (-772.73)	368.00	1377.68	-2892.88	0.004247	0.005039	3.74
2	1.93	-163.68 (-548.10)	362.70	2013.52	-3042.76	0.004474	0.004587	5.55
3	3.49	326.91 (597.02)	357.00	1690.79	2827.59	0.004474	0.004361	4.74
4	4.96	631.18 (794.13)	351.65	1147.65	2591.75	0.004587	0.004247	3.26
5	6.58	790.35 (802.97)	345.76	1029.33	2390.44	0.004247	0.004247	2.98
6	7.98	783.87 (802.97)	340.66	1009.86	2380.38	0.004247	0.004247	2.96
7	9.59	618.15 (779.74)	334.75	1102.83	2568.81	0.004587	0.004247	3.29
8	11.06	320.39 (581.42)	329.39	1565.22	2762.86	0.004474	0.004361	4.75
9	12.63	-148.45 (-514.94)	323.70	1864.44	-2965.93	0.004474	0.004587	5.76
10	14.08	-725.53 (-772.73)	318.41	1143.40	-2774.83	0.004247	0.005039	3.59

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	470.90	489.74	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	368.22	488.97	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	258.73	488.14	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	156.09	487.37	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	40.70	486.51	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-49.95	485.77	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-154.78	484.92	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-250.03	484.14	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-351.04	483.31	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-444.93	482.55	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-750.59 (-772.73)	649.35	2081.73	-2477.27	0.003041	0.005039	3.21
2	1.53	-423.80 (-688.29)	629.77	2056.71	-2247.84	0.003267	0.004247	3.27
3	2.41	-182.34 (-364.40)	610.18	4865.69	-2905.80	0.003267	0.004247	7.97
4	3.28	-28.70 (-129.77)	590.60	10784.43	-2369.62	0.003041	0.004247	18.26
5	4.16	40.25 (45.18)	571.01	14671.02	1160.84	0.003041	0.004247	25.69
6	5.14	22.80 (45.18)	549.25	14644.89	1204.69	0.003041	0.004247	26.66
7	6.02	-73.69 (-200.73)	529.66	7804.97	-2957.85	0.003041	0.004247	14.74
8	6.89	-243.41 (-436.80)	510.07	2935.86	-2514.11	0.003380	0.004247	5.76
9	7.77	-480.72 (-732.35)	490.49	1307.58	-1952.38	0.003154	0.004247	2.67
10	8.65	-772.73 (-772.73)	470.90	1422.64	-2334.51	0.003041	0.005378	3.02

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	415.95	478.54	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	322.94	475.72	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	222.29	472.91	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	123.40	470.09	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	29.43	426.68	0.00	0.00	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

6	5.14	-69.64	423.55	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-155.11	461.34	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-236.13	458.52	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-307.25	455.71	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-354.20	452.89	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.65	-706.34 (-725.53)	623.39	2143.21	-2494.39	0.003041	0.005039	3.44
2	1.53	-404.07 (-646.77)	603.80	2114.76	-2265.27	0.003267	0.004247	3.50
3	2.41	-184.63 (-351.04)	584.21	4825.04	-2899.23	0.003267	0.004247	8.26
4	3.28	-46.40 (-137.74)	564.63	10235.52	-2496.99	0.003041	0.004247	18.13
5	4.16	13.34 (16.56)	545.04	15089.59	458.55	0.003041	0.004247	27.69
6	5.14	-7.00 (-61.22)	523.28	13606.38	-1591.85	0.003041	0.004247	26.00
7	6.02	-98.58 (-215.37)	503.69	7124.43	-3046.31	0.003041	0.004247	14.14
8	6.89	-254.54 (-428.31)	484.11	2793.96	-2471.97	0.003380	0.004247	5.77
9	7.77	-466.95 (-687.76)	464.52	1322.60	-1958.21	0.003154	0.004247	2.85
10	8.65	-725.53 (-725.53)	444.93	1434.21	-2338.71	0.003041	0.005378	3.22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-393.13	474.80	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-296.34	471.99	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-203.19	469.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-111.53	466.36	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-24.52	422.95	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	66.20	460.42	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	142.61	457.61	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	212.18	454.79	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	269.60	451.98	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	318.41	449.16	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.48	763.04 (814.21)	422.21	1249.57	2409.70	0.003607	0.003041	2.96
2	1.94	11.44 (441.05)	427.99	3034.23	3126.77	0.003041	0.003380	7.09
3	3.52	-436.00 (-648.11)	434.24	1669.59	-2491.89	0.003041	0.003267	3.84
4	5.00	-635.46 (-725.95)	440.10	1334.53	-2201.35	0.003041	0.003041	3.03
5	6.48	-714.53 (-725.95)	445.95	1361.64	-2216.57	0.003041	0.003041	3.05
6	8.07	-718.83 (-725.95)	452.20	1390.97	-2233.05	0.003041	0.003041	3.08
7	9.55	-645.07 (-725.95)	458.05	1418.87	-2248.72	0.003041	0.003041	3.10
8	11.03	-442.67 (-676.52)	463.91	1733.10	-2527.40	0.003041	0.003267	3.74
9	12.61	23.82 (496.33)	470.15	2904.15	3065.87	0.003041	0.003380	6.18
10	14.08	814.21 (814.21)	475.93	1484.66	2539.90	0.003607	0.003041	3.12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-640.94	468.99	7844.42	4686.81	0.000339
2	1.94	-378.84	469.83	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-187.04	470.74	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-81.71	471.59	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-22.85	472.44	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	24.30	473.35	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	89.11	474.20	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	206.22	475.06	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	416.68	475.96	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	675.16	476.80	7844.42	4698.12	0.000339

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.48	-756.90 (-805.84)	345.41	1202.05	-2804.38	0.004247	0.005039	3.48

Relazione di calcolo monolite

2	1.93	-171.53 (-543.65)	350.71	1937.68	-3003.67	0.004474	0.004587	5.53
3	3.49	308.33 (576.44)	356.42	1775.24	2871.13	0.004474	0.004361	4.98
4	4.96	616.56 (787.16)	361.76	1204.49	2620.85	0.004587	0.004247	3.33
5	6.58	797.11 (820.25)	367.65	1084.15	2418.80	0.004247	0.004247	2.95
6	7.98	807.49 (820.25)	372.76	1103.83	2428.97	0.004247	0.004247	2.96
7	9.59	642.32 (810.11)	378.66	1231.49	2634.67	0.004587	0.004247	3.25
8	11.06	327.43 (606.58)	384.02	1838.27	2903.62	0.004474	0.004361	4.79
9	12.63	-177.91 (-575.14)	389.71	2087.62	-3080.95	0.004474	0.004587	5.36
10	14.08	-805.84 (-805.84)	395.00	1431.21	-2919.85	0.004247	0.005039	3.62

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	450.83	486.46	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	356.44	487.23	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	256.80	488.06	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	163.41	488.83	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	58.17	489.69	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-43.34	490.43	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-160.72	491.28	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-267.38	492.06	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-380.49	492.89	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-485.63	493.65	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-763.04 (-763.04)	652.38	2129.52	-2490.76	0.003041	0.005039	3.26
2	1.53	-423.95 (-694.49)	630.26	2030.71	-2237.69	0.003267	0.004247	3.22
3	2.41	-180.94 (-364.29)	608.14	4845.39	-2902.52	0.003267	0.004247	7.97
4	3.28	-29.34 (-129.36)	586.01	10760.02	-2375.29	0.003041	0.004247	18.36
5	4.16	35.91 (39.53)	563.89	14746.69	1033.88	0.003041	0.004247	26.15
6	5.14	14.54 (39.53)	539.31	14719.78	1079.03	0.003041	0.004247	27.29
7	6.02	-83.20 (-207.67)	517.19	7480.63	-3003.68	0.003041	0.004247	14.46
8	6.89	-249.81 (-435.41)	495.07	2819.25	-2479.48	0.003380	0.004247	5.69
9	7.77	-477.40 (-714.96)	472.95	1285.95	-1943.97	0.003154	0.004247	2.72
10	8.65	-756.90 (-763.04)	450.83	1367.50	-2314.52	0.003041	0.005378	3.03

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	443.21	478.97	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	330.33	475.79	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	223.87	472.61	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	122.13	469.43	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	27.30	425.66	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-70.27	422.12	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-151.97	459.55	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-226.62	456.37	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-290.07	453.19	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-345.41	450.01	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-814.21 (-814.21)	687.17	2094.26	-2481.42	0.003041	0.005039	3.05
2	1.53	-449.93 (-743.50)	665.05	1985.96	-2220.21	0.003267	0.004247	2.99
3	2.41	-183.15 (-383.82)	642.93	4868.08	-2906.18	0.003267	0.004247	7.57
4	3.28	-14.44 (-125.57)	620.81	11217.48	-2269.01	0.003041	0.004247	18.07
5	4.16	61.34 (67.00)	598.69	14402.21	1611.88	0.003041	0.004247	24.06
6	5.14	43.75 (67.00)	574.11	14363.75	1676.40	0.003041	0.004247	25.02
7	6.02	-58.67 (-193.47)	551.99	8251.17	-2892.04	0.003041	0.004247	14.95
8	6.89	-239.37 (-445.25)	529.87	3022.58	-2539.86	0.003380	0.004247	5.70
9	7.77	-492.70 (-761.63)	507.75	1299.47	-1949.22	0.003154	0.004247	2.56
10	8.65	-805.84 (-814.21)	485.63	1384.05	-2320.53	0.003041	0.005378	2.85

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-466.19	483.97	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-358.45	480.79	0.00	0.00	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

3	2.41	-245.02	477.61	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-135.70	474.43	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-33.39	430.65	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	73.19	427.12	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	164.60	464.55	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	251.38	461.37	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	328.36	458.19	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	381.12	455.01	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	774.10 (774.10)	460.03	1521.51	2560.31	0.003607	0.003041	3.31
2	1.94	26.45 (453.23)	454.25	3221.81	3214.59	0.003041	0.003380	7.09
3	3.52	-416.16 (-624.40)	448.00	1867.19	-2602.38	0.003041	0.003267	4.17
4	5.00	-609.48 (-688.82)	442.15	1457.26	-2270.28	0.003041	0.003041	3.30
5	6.48	-681.24 (-688.82)	436.29	1427.30	-2253.46	0.003041	0.003041	3.27
6	8.07	-678.96 (-688.82)	430.04	1395.84	-2235.78	0.003041	0.003041	3.25
7	9.55	-605.00 (-688.82)	424.19	1366.78	-2219.46	0.003041	0.003041	3.22
8	11.03	-415.66 (-631.25)	418.33	1640.67	-2475.72	0.003041	0.003267	3.92
9	12.61	11.05 (441.11)	412.09	2833.09	3032.60	0.003041	0.003380	6.87
10	14.08	728.93 (774.10)	406.31	1271.03	2421.59	0.003607	0.003041	3.13

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-638.20	474.49	7844.42	4694.78	0.000339
2	1.94	-376.35	473.65	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-183.63	472.74	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-77.20	471.89	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-18.11	471.04	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	26.76	470.13	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	85.26	469.28	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	190.11	468.43	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	379.24	467.52	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	612.49	466.68	7844.42	4683.46	0.000339

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-785.03 (-785.03)	383.43	1424.49	-2916.47	0.004247	0.005039	3.72
2	1.93	-175.87 (-560.37)	378.13	2074.42	-3074.14	0.004474	0.004587	5.49
3	3.49	314.82 (585.00)	372.43	1853.56	2911.50	0.004474	0.004361	4.98
4	4.96	619.18 (782.20)	367.08	1237.98	2637.99	0.004587	0.004247	3.37
5	6.58	778.46 (791.13)	361.19	1110.54	2432.45	0.004247	0.004247	3.07
6	7.98	772.07 (791.13)	356.09	1090.08	2421.87	0.004247	0.004247	3.06
7	9.59	606.46 (767.98)	350.19	1192.19	2614.55	0.004587	0.004247	3.40
8	11.06	308.80 (569.76)	344.82	1720.55	2842.93	0.004474	0.004361	4.99
9	12.63	-159.94 (-526.36)	339.13	1934.06	-3001.80	0.004474	0.004587	5.70
10	14.08	-736.93 (-785.03)	333.85	1190.03	-2798.32	0.004247	0.005039	3.56

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	470.97	491.98	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	368.29	491.21	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	258.79	490.38	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	156.15	489.60	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	40.76	488.75	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-49.89	488.01	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-154.71	487.15	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-249.97	486.38	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-350.98	485.55	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-444.87	484.79	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Relazione di calcolo monoliteVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-774.10 (-785.03)	649.42	2035.05	-2459.99	0.003041	0.005039	3.13
2	1.53	-423.46 (-705.31)	629.83	1980.85	-2218.22	0.003267	0.004247	3.15
3	2.41	-167.95 (-359.51)	610.25	4957.59	-2920.65	0.003267	0.004247	8.12
4	3.28	-7.53 (-112.47)	590.66	11515.29	-2192.60	0.003041	0.004247	19.50
5	4.16	63.09 (67.73)	571.08	14348.64	1701.75	0.003041	0.004247	25.13
6	5.14	43.39 (67.73)	549.31	14223.72	1753.76	0.003041	0.004247	25.89
7	6.02	-57.80 (-190.05)	529.73	8120.18	-2913.32	0.003041	0.004247	15.33
8	6.89	-234.43 (-435.18)	510.14	2953.24	-2519.27	0.003380	0.004247	5.79
9	7.77	-481.01 (-742.43)	490.55	1283.95	-1943.19	0.003154	0.004247	2.62
10	8.65	-785.03 (-785.03)	470.97	1394.42	-2324.28	0.003041	0.005378	2.96

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	449.70	478.54	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	344.14	475.73	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	233.90	472.92	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	128.13	470.10	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	29.38	426.69	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-73.37	423.56	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-161.48	461.35	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-245.11	458.53	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-319.20	455.72	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-369.59	452.90	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-728.93 (-736.93)	623.32	2100.22	-2483.00	0.003041	0.005039	3.37
2	1.53	-402.60 (-662.23)	603.73	2045.18	-2243.33	0.003267	0.004247	3.39
3	2.41	-170.14 (-345.01)	584.15	4940.39	-2917.88	0.003267	0.004247	8.46
4	3.28	-26.05 (-120.65)	564.56	10929.94	-2335.81	0.003041	0.004247	19.36
5	4.16	34.89 (37.75)	544.97	14753.71	1022.10	0.003041	0.004247	27.07
6	5.14	12.24 (37.75)	523.21	14729.42	1062.86	0.003041	0.004247	28.15
7	6.02	-83.71 (-205.21)	503.63	7399.58	-3015.13	0.003041	0.004247	14.69
8	6.89	-245.86 (-426.09)	484.04	2815.35	-2478.32	0.003380	0.004247	5.82
9	7.77	-466.52 (-696.59)	464.45	1299.71	-1949.32	0.003154	0.004247	2.80
10	8.65	-736.93 (-736.93)	444.87	1405.55	-2328.32	0.003041	0.005378	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-427.48	474.79	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-317.01	471.98	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-213.51	469.17	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-115.51	466.35	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-24.19	422.94	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	69.74	419.81	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	148.36	457.60	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	220.06	454.78	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	280.92	451.97	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	333.85	449.15	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	751.64 (780.84)	388.79	1180.87	2371.66	0.003607	0.003041	3.04
2	1.94	-11.57 (-444.77)	394.57	2794.82	-3150.44	0.003041	0.003380	7.08
3	3.52	-459.21 (-668.40)	400.81	1405.86	-2344.41	0.003041	0.003267	3.51
4	5.00	-653.07 (-732.96)	406.67	1170.15	-2109.02	0.003041	0.003041	2.88
5	6.48	-725.06 (-732.96)	412.52	1194.79	-2122.86	0.003041	0.003041	2.90
6	8.07	-723.30 (-732.96)	418.77	1221.43	-2137.82	0.003041	0.003041	2.92
7	9.55	-647.41 (-732.96)	424.63	1246.74	-2152.04	0.003041	0.003041	2.94
8	11.03	-448.04 (-677.05)	430.48	1537.39	-2417.97	0.003041	0.003267	3.57
9	12.61	7.92 (469.65)	436.73	2809.89	3021.74	0.003041	0.003380	6.43
10	14.08	780.84 (780.84)	442.51	1418.67	2503.35	0.003607	0.003041	3.21

Verifiche taglio

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-653.78	464.13	7844.42	4679.78	0.000339
2	1.94	-382.01	464.97	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-184.47	465.88	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-77.03	466.73	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-18.28	467.59	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	27.03	468.49	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	88.87	469.34	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	201.95	470.20	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	407.17	471.10	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	660.79	471.94	7844.42	4691.09	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezioneH = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-726.73 (-774.72)	323.70	1163.66	-2785.03	0.004247	0.005039	3.59
2	1.93	-128.75 (-503.50)	329.00	1975.31	-3023.06	0.004474	0.004587	6.00
3	3.49	344.45 (601.03)	334.70	1527.84	2743.59	0.004474	0.004361	4.56
4	4.96	628.16 (778.30)	340.05	1127.97	2581.68	0.004587	0.004247	3.32
5	6.58	777.39 (790.50)	345.94	1051.01	2401.66	0.004247	0.004247	3.04
6	7.98	772.42 (790.50)	351.04	1071.14	2412.07	0.004247	0.004247	3.05
7	9.59	611.10 (768.93)	356.94	1220.41	2629.00	0.004587	0.004247	3.42
8	11.06	315.60 (580.12)	362.31	1801.63	2884.73	0.004474	0.004361	4.97
9	12.63	-167.68 (-550.00)	368.00	2047.62	-3060.33	0.004474	0.004587	5.56
10	14.08	-774.72 (-774.72)	373.28	1399.07	-2903.66	0.004247	0.005039	3.75

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	464.07	483.31	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	358.96	484.08	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	245.76	484.91	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	143.82	485.69	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	41.01	486.54	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-48.12	487.28	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-151.18	488.13	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-253.37	488.91	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-366.21	489.74	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-471.09	490.50	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezioneH = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-751.64 (-751.64)	665.61	2229.02	-2517.11	0.003041	0.005039	3.35
2	1.53	-435.11 (-690.17)	643.49	2111.05	-2264.17	0.003267	0.004247	3.28
3	2.41	-203.55 (-380.06)	621.37	4709.58	-2880.56	0.003267	0.004247	7.58
4	3.28	-55.82 (-154.71)	599.25	9923.34	-2562.00	0.003041	0.004247	16.56
5	4.16	10.74 (15.67)	577.13	15118.24	410.48	0.003041	0.004247	26.20
6	5.14	-4.92 (-56.37)	552.55	14077.85	-1436.19	0.003041	0.004247	25.48
7	6.02	-94.54 (-210.42)	530.43	7547.85	-2994.18	0.003041	0.004247	14.23
8	6.89	-250.44 (-424.95)	508.31	3046.60	-2546.99	0.003380	0.004247	5.99
9	7.77	-464.53 (-687.76)	486.19	1407.64	-1991.25	0.003154	0.004247	2.90
10	8.65	-726.73 (-751.64)	464.07	1446.73	-2343.25	0.003041	0.005378	3.12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	410.53	480.87	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	311.42	477.69	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	215.52	474.51	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	120.75	471.34	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	30.79	427.56	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-62.82	464.63	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-141.49	461.45	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-213.08	458.27	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-272.57	455.09	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-323.70	451.91	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Relazione di calcolo monolite

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-780.84 (-780.84)	672.63	2150.36	-2496.28	0.003041	0.005039	3.20
2	1.53	-441.91 (-716.38)	650.51	2032.60	-2238.42	0.003267	0.004247	3.12
3	2.41	-191.07 (-380.51)	628.39	4774.34	-2891.03	0.003267	0.004247	7.60
4	3.28	-30.76 (-136.83)	606.27	10644.07	-2402.23	0.003041	0.004247	17.56
5	4.16	42.48 (48.38)	584.15	14640.23	1212.51	0.003041	0.004247	25.06
6	5.14	27.47 (48.38)	559.57	14610.04	1263.16	0.003041	0.004247	26.11
7	6.02	-68.56 (-195.86)	537.45	8029.51	-2926.13	0.003041	0.004247	14.94
8	6.89	-239.25 (-434.20)	515.33	3010.04	-2536.14	0.003380	0.004247	5.84
9	7.77	-478.92 (-733.40)	493.21	1314.86	-1955.21	0.003154	0.004247	2.67
10	8.65	-774.72 (-780.84)	471.09	1404.46	-2327.92	0.003041	0.005378	2.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-431.17	481.88	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-335.13	478.70	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-231.31	475.52	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-129.51	472.34	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-33.06	428.57	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	68.25	425.03	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	155.43	462.46	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	238.03	459.28	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	310.73	456.10	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	359.35	452.92	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	743.98 (743.98)	427.13	1445.84	2518.40	0.003607	0.003041	3.39
2	1.94	6.60 (426.44)	421.35	3136.91	3174.84	0.003041	0.003380	7.44
3	3.52	-428.22 (-632.52)	415.10	1615.50	-2461.64	0.003041	0.003267	3.89
4	5.00	-618.27 (-699.93)	409.25	1263.95	-2161.70	0.003041	0.003041	3.09
5	6.48	-690.65 (-699.93)	403.39	1237.21	-2146.68	0.003041	0.003041	3.07
6	8.07	-692.52 (-699.93)	397.14	1209.09	-2130.89	0.003041	0.003041	3.04
7	9.55	-624.24 (-699.93)	391.29	1183.10	-2116.29	0.003041	0.003041	3.02
8	11.03	-439.88 (-652.88)	385.43	1373.28	-2326.19	0.003041	0.003267	3.56
9	12.61	-13.51 (-446.82)	379.19	2596.79	-3059.92	0.003041	0.003380	6.85
10	14.08	714.18 (743.98)	373.41	1194.00	2378.93	0.003607	0.003041	3.20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-630.61	469.71	7844.42	4687.85	0.000339
2	1.94	-370.23	468.87	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-180.16	467.96	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-76.44	467.11	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-19.79	466.26	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	23.26	465.35	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	81.35	464.50	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	187.83	463.65	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	382.10	462.74	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	623.67	461.90	7844.42	4676.54	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-788.55 (-788.55)	372.56	1363.38	-2885.67	0.004247	0.005039	3.66
2	1.93	-183.50 (-569.16)	367.26	1938.47	-3004.08	0.004474	0.004587	5.28
3	3.49	315.44 (595.46)	361.56	1728.77	2847.17	0.004474	0.004361	4.78
4	4.96	635.57 (808.33)	356.21	1140.51	2588.10	0.004587	0.004247	3.20
5	6.58	811.56 (831.16)	350.32	1001.47	2376.04	0.004247	0.004247	2.86
6	7.98	816.47 (831.16)	345.22	982.88	2366.43	0.004247	0.004247	2.85
7	9.59	651.18 (816.90)	339.31	1057.32	2545.52	0.004587	0.004247	3.12
8	11.06	339.83 (613.15)	333.95	1481.19	2719.54	0.004474	0.004361	4.44
9	12.63	-147.25 (-525.88)	328.26	1845.21	-2956.02	0.004474	0.004587	5.62

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

10	14.08	-741.08 (-788.55)	322.98	1134.73	-2770.46	0.004247	0.005039	3.51
----	-------	-------------------	--------	---------	----------	----------	----------	------

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	463.35	490.40	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	369.40	489.63	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	268.22	488.80	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	165.47	488.03	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	52.49	487.17	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-45.47	486.43	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-158.73	485.58	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-261.80	484.80	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-362.66	483.98	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-456.41	483.21	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-743.98 (-788.55)	641.81	1988.06	-2442.60	0.003041	0.005039	3.10
2	1.53	-417.66 (-681.35)	622.22	2050.59	-2245.45	0.003267	0.004247	3.30
3	2.41	-177.30 (-358.09)	602.64	4899.34	-2911.24	0.003267	0.004247	8.13
4	3.28	-25.19 (-124.63)	583.05	10928.68	-2336.10	0.003041	0.004247	18.74
5	4.16	41.85 (46.05)	563.46	14649.36	1197.19	0.003041	0.004247	26.00
6	5.14	21.76 (46.05)	541.70	14622.08	1242.97	0.003041	0.004247	26.99
7	6.02	-77.66 (-207.72)	522.11	7531.78	-2996.45	0.003041	0.004247	14.43
8	6.89	-250.88 (-447.85)	502.53	2763.72	-2462.99	0.003380	0.004247	5.50
9	7.77	-492.24 (-747.84)	482.94	1245.15	-1928.12	0.003154	0.004247	2.58
10	8.65	-788.55 (-788.55)	463.35	1358.00	-2311.08	0.003041	0.005378	2.93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	415.84	477.45	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	321.96	474.64	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	220.75	471.82	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	121.42	469.01	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	26.99	425.59	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-72.68	422.47	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-158.81	460.25	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-240.49	457.44	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-312.09	454.62	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-359.07	451.81	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-714.18 (-741.08)	634.87	2135.01	-2492.22	0.003041	0.005039	3.36
2	1.53	-410.49 (-654.54)	615.28	2135.00	-2271.22	0.003267	0.004247	3.47
3	2.41	-189.59 (-357.30)	595.69	4836.74	-2901.12	0.003267	0.004247	8.12
4	3.28	-50.15 (-142.35)	576.11	10164.93	-2511.69	0.003041	0.004247	17.64
5	4.16	10.19 (13.42)	556.52	15145.21	365.23	0.003041	0.004247	27.21
6	5.14	-10.56 (-65.72)	534.76	13429.10	-1650.38	0.003041	0.004247	25.11
7	6.02	-103.65 (-222.47)	515.17	7049.01	-3044.05	0.003041	0.004247	13.68
8	6.89	-262.31 (-439.18)	495.59	2787.16	-2469.95	0.003380	0.004247	5.62
9	7.77	-478.47 (-703.06)	476.00	1326.92	-1959.89	0.003154	0.004247	2.79
10	8.65	-741.08 (-741.08)	456.41	1442.10	-2341.57	0.003041	0.005378	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-394.72	476.45	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-297.98	473.64	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-204.77	470.82	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-112.58	468.01	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-24.67	424.60	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	67.35	462.07	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	145.08	459.26	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	215.96	456.44	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	274.22	453.63	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	322.98	450.81	0.00	0.00	0.000113

Relazione di calcolo monolite

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	774.93 (805.01)	423.19	1273.84	2423.15	0.003607	0.003041	3.01
2	1.94	9.43 (445.80)	428.97	2987.82	3105.04	0.003041	0.003380	6.97
3	3.52	-443.27 (-656.22)	435.22	1642.67	-2476.83	0.003041	0.003267	3.77
4	5.00	-641.56 (-724.35)	441.07	1343.52	-2206.40	0.003041	0.003041	3.05
5	6.48	-716.11 (-724.35)	446.93	1370.82	-2221.73	0.003041	0.003041	3.07
6	8.07	-714.27 (-724.35)	453.17	1400.36	-2238.32	0.003041	0.003041	3.09
7	9.55	-635.67 (-724.35)	459.03	1428.45	-2254.10	0.003041	0.003041	3.11
8	11.03	-431.69 (-664.64)	464.88	1790.08	-2559.26	0.003041	0.003267	3.85
9	12.61	29.58 (494.54)	471.13	2934.10	3079.89	0.003041	0.003380	6.23
10	14.08	805.01 (805.01)	476.91	1514.50	2556.42	0.003607	0.003041	3.18

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-653.84	469.14	7844.42	4687.02	0.000339
2	1.94	-384.80	469.98	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-187.79	470.88	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-79.46	471.74	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-19.13	472.59	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	28.10	473.49	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	91.50	474.35	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	205.43	475.20	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	410.02	476.11	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	661.00	476.95	7844.42	4698.33	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-738.53 (-787.53)	339.97	1213.00	-2809.90	0.004247	0.005039	3.57
2	1.93	-140.65 (-515.33)	345.27	2051.87	-3062.52	0.004474	0.004587	5.94
3	3.49	332.43 (588.93)	350.97	1682.58	2823.36	0.004474	0.004361	4.79
4	4.96	616.02 (766.09)	356.32	1223.54	2630.60	0.004587	0.004247	3.43
5	6.58	765.14 (778.20)	362.21	1139.04	2447.19	0.004247	0.004247	3.14
6	7.98	760.06 (778.20)	367.32	1160.28	2458.17	0.004247	0.004247	3.16
7	9.59	598.62 (756.53)	373.22	1322.83	2681.42	0.004587	0.004247	3.54
8	11.06	303.01 (567.61)	378.58	1988.19	2980.90	0.004474	0.004361	5.25
9	12.63	-180.38 (-562.78)	384.27	2112.39	-3093.71	0.004474	0.004587	5.50
10	14.08	-787.53 (-787.53)	389.56	1448.67	-2928.64	0.004247	0.005039	3.72

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	463.99	485.67	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	358.89	486.44	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	245.69	487.27	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	143.74	488.04	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	40.93	488.90	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-48.19	489.64	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-151.25	490.49	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-253.45	491.27	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-366.28	492.10	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-471.16	492.86	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-774.93 (-774.93)	665.54	2142.02	-2494.07	0.003041	0.005039	3.22
2	1.53	-433.78 (-706.16)	643.42	2043.39	-2242.64	0.003267	0.004247	3.18
3	2.41	-188.84 (-374.15)	621.30	4810.46	-2896.87	0.003267	0.004247	7.74
4	3.28	-34.95 (-137.32)	599.18	10563.60	-2420.92	0.003041	0.004247	17.63
5	4.16	32.95 (37.56)	577.06	14789.18	962.59	0.003041	0.004247	25.63
6	5.14	15.05 (37.56)	552.48	14764.65	1003.74	0.003041	0.004247	26.72

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

7	6.02	-79.00 (-199.66)	530.36	7842.67	-2952.53	0.003041	0.004247	14.79
8	6.89	-241.23 (-422.39)	508.24	3074.66	-2555.33	0.003380	0.004247	6.05
9	7.77	-463.89 (-696.84)	486.11	1382.21	-1981.37	0.003154	0.004247	2.84
10	8.65	-738.53 (-774.93)	463.99	1390.93	-2323.02	0.003041	0.005378	3.00

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	445.64	480.86	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	332.57	477.68	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	226.27	474.50	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	124.99	471.33	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	30.59	427.55	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-66.36	424.01	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-147.34	461.44	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-221.20	458.26	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-284.43	455.08	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-339.97	451.90	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.65	-805.01 (-805.01)	672.71	2064.96	-2471.06	0.003041	0.005039	3.07
2	1.53	-441.63 (-733.92)	650.59	1958.68	-2209.56	0.003267	0.004247	3.01
3	2.41	-176.34 (-375.59)	628.47	4860.95	-2905.03	0.003267	0.004247	7.73
4	3.28	-9.00 (-119.12)	606.35	11363.20	-2232.34	0.003041	0.004247	18.74
5	4.16	66.04 (71.67)	584.23	14244.62	1747.34	0.003041	0.004247	24.38
6	5.14	48.81 (71.67)	559.65	14068.31	1801.51	0.003041	0.004247	25.14
7	6.02	-52.00 (-184.64)	537.53	8359.45	-2871.53	0.003041	0.004247	15.55
8	6.89	-229.82 (-432.38)	515.41	3030.34	-2542.16	0.003380	0.004247	5.88
9	7.77	-479.13 (-743.84)	493.28	1290.27	-1945.65	0.003154	0.004247	2.62
10	8.65	-787.53 (-805.01)	471.16	1351.22	-2308.62	0.003041	0.005378	2.87

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-465.73	481.89	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-356.89	478.71	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-243.28	475.53	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-134.45	472.36	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-33.12	428.58	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	72.00	425.05	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	161.95	462.47	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	247.32	459.29	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	323.22	456.11	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	375.58	452.93	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.48	767.50 (767.50)	460.74	1544.71	2573.16	0.003607	0.003041	3.35
2	1.94	27.69 (450.78)	454.96	3264.64	3234.64	0.003041	0.003380	7.18
3	3.52	-412.29 (-620.40)	448.72	1892.43	-2616.50	0.003041	0.003267	4.22
4	5.00	-606.83 (-691.56)	442.86	1451.93	-2267.29	0.003041	0.003041	3.28
5	6.48	-681.87 (-691.56)	437.01	1422.17	-2250.57	0.003041	0.003041	3.25
6	8.07	-683.83 (-691.56)	430.76	1390.91	-2233.01	0.003041	0.003041	3.23
7	9.55	-613.09 (-691.56)	424.91	1362.04	-2216.80	0.003041	0.003041	3.21
8	11.03	-424.45 (-641.12)	419.05	1605.24	-2455.90	0.003041	0.003267	3.83
9	12.61	6.83 (443.09)	412.81	2819.31	3026.15	0.003041	0.003380	6.83
10	14.08	736.74 (767.50)	407.03	1289.72	2431.94	0.003607	0.003041	3.17

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-630.80	474.60	7844.42	4694.93	0.000339
2	1.94	-373.10	473.76	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-183.53	472.85	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-78.92	472.00	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-20.72	471.14	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	24.18	470.24	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	83.78	469.39	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite

8	11.03	191.07	468.53	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	384.71	467.63	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	623.75	466.79	7844.42	4683.62	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-800.76 (-800.76)	387.87	1408.84	-2908.58	0.004247	0.005039	3.63
2	1.93	-195.63 (-581.35)	382.57	1996.65	-3034.06	0.004474	0.004587	5.22
3	3.49	303.40 (583.49)	376.87	1893.94	2932.32	0.004474	0.004361	5.03
4	4.96	623.62 (796.44)	371.52	1228.22	2633.00	0.004587	0.004247	3.31
5	6.58	799.70 (819.34)	365.63	1077.95	2415.59	0.004247	0.004247	2.95
6	7.98	804.70 (819.34)	360.52	1058.47	2405.51	0.004247	0.004247	2.94
7	9.59	639.51 (805.16)	354.62	1139.71	2587.69	0.004587	0.004247	3.21
8	11.06	328.24 (601.50)	349.26	1620.92	2791.57	0.004474	0.004361	4.64
9	12.63	-158.76 (-537.32)	343.57	1912.21	-2990.55	0.004474	0.004587	5.57
10	14.08	-752.50 (-800.76)	338.28	1180.02	-2793.28	0.004247	0.005039	3.49

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	463.41	492.62	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	369.46	491.85	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	268.28	491.02	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	165.53	490.25	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	52.54	489.39	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-45.41	488.65	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-158.67	487.80	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-261.74	487.02	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-362.60	486.20	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-456.35	485.43	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-767.50 (-800.76)	641.87	1945.20	-2426.74	0.003041	0.005039	3.03
2	1.53	-417.33 (-698.37)	622.28	1974.24	-2215.63	0.003267	0.004247	3.17
3	2.41	-162.92 (-353.22)	602.69	4993.38	-2926.44	0.003267	0.004247	8.29
4	3.28	-4.05 (-107.35)	583.11	11678.30	-2150.00	0.003041	0.004247	20.03
5	4.16	64.65 (68.55)	563.52	14278.24	1737.01	0.003041	0.004247	25.34
6	5.14	42.31 (68.55)	541.76	14117.38	1786.43	0.003041	0.004247	26.06
7	6.02	-61.80 (-197.08)	522.17	7828.38	-2954.55	0.003041	0.004247	14.99
8	6.89	-241.93 (-446.22)	502.59	2779.33	-2467.63	0.003380	0.004247	5.53
9	7.77	-492.51 (-757.85)	483.00	1223.49	-1919.70	0.003154	0.004247	2.53
10	8.65	-800.76 (-800.76)	463.41	1332.00	-2301.66	0.003041	0.005378	2.87

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	449.59	477.46	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	343.15	474.65	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	232.35	471.83	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	126.14	469.02	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	26.94	425.60	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-76.42	422.47	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-165.17	460.26	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-249.44	457.45	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-323.98	454.63	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-374.37	451.82	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-736.74 (-752.50)	634.81	2093.05	-2481.11	0.003041	0.005039	3.30
2	1.53	-409.00 (-669.97)	615.22	2067.34	-2251.30	0.003267	0.004247	3.36
3	2.41	-175.09 (-351.27)	595.64	4950.52	-2919.51	0.003267	0.004247	8.31

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

4	3.28	-29.76 (-125.23)	576.05	10840.21	-2356.66	0.003041	0.004247	18.82
5	4.16	31.77 (34.65)	556.46	14813.16	922.37	0.003041	0.004247	26.62
6	5.14	8.71 (34.65)	534.70	14791.61	958.51	0.003041	0.004247	27.66
7	6.02	-88.80 (-212.39)	515.11	7334.90	-3024.27	0.003041	0.004247	14.24
8	6.89	-253.72 (-437.14)	495.53	2806.31	-2475.64	0.003380	0.004247	5.66
9	7.77	-478.17 (-711.93)	475.94	1304.38	-1951.13	0.003154	0.004247	2.74
10	8.65	-752.50 (-752.50)	456.35	1413.83	-2331.32	0.003041	0.005378	3.10

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-429.05	476.44	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-318.65	473.63	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-215.12	470.82	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-116.57	468.00	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-24.34	424.59	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	70.93	421.46	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	150.90	459.25	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	223.96	456.43	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	285.42	453.62	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	338.28	450.80	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	761.24 (769.38)	389.30	1207.51	2386.41	0.003607	0.003041	3.10
2	1.94	-16.98 (-457.28)	395.08	2676.40	-3097.72	0.003041	0.003380	6.77
3	3.52	-469.93 (-679.76)	401.33	1373.41	-2326.27	0.003041	0.003267	3.42
4	5.00	-662.28 (-734.74)	407.18	1168.18	-2107.91	0.003041	0.003041	2.87
5	6.48	-729.47 (-734.74)	413.04	1192.73	-2121.70	0.003041	0.003041	2.89
6	8.07	-721.57 (-734.74)	419.28	1219.28	-2136.61	0.003041	0.003041	2.91
7	9.55	-641.11 (-734.74)	425.14	1244.50	-2150.78	0.003041	0.003041	2.93
8	11.03	-440.48 (-668.42)	431.00	1571.34	-2436.94	0.003041	0.003267	3.65
9	12.61	10.31 (464.88)	437.24	2867.41	3048.67	0.003041	0.003380	6.56
10	14.08	769.38 (769.38)	443.02	1452.14	2521.89	0.003607	0.003041	3.28

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-667.94	464.21	7844.42	4679.88	0.000339
2	1.94	-388.27	465.05	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-185.04	465.96	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-74.54	466.81	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-14.46	467.66	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	30.72	468.57	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	91.01	469.42	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	201.01	470.27	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	400.85	471.18	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	647.89	472.02	7844.42	4691.19	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-745.41 (-792.97)	329.18	1154.15	-2780.24	0.004247	0.005039	3.51
2	1.93	-126.60 (-516.19)	334.48	1950.64	-3010.35	0.004474	0.004587	5.83
3	3.49	368.62 (639.74)	340.19	1432.89	2694.64	0.004474	0.004361	4.21
4	4.96	671.57 (831.65)	345.53	1057.69	2545.70	0.004587	0.004247	3.06
5	6.58	824.64 (833.67)	351.42	1001.61	2376.11	0.004247	0.004247	2.85
6	7.98	804.32 (833.67)	356.53	1020.29	2385.77	0.004247	0.004247	2.86
7	9.59	611.64 (789.91)	362.43	1201.89	2619.52	0.004587	0.004247	3.32
8	11.06	291.53 (567.59)	367.79	1903.23	2937.11	0.004474	0.004361	5.17
9	12.63	-198.42 (-578.16)	373.48	1941.65	-3005.72	0.004474	0.004587	5.20
10	14.08	-792.97 (-792.97)	378.77	1383.11	-2895.61	0.004247	0.005039	3.65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	478.53	484.11	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	373.17	484.88	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	259.70	485.70	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	153.33	486.48	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite

5	6.58	36.24	487.33	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-65.27	488.07	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-170.76	488.93	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-264.42	489.71	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-363.73	490.53	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-457.93	491.30	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-761.24 (-761.24)	680.08	2254.86	-2523.95	0.003041	0.005039	3.32
2	1.53	-443.09 (-699.61)	657.96	2136.37	-2271.63	0.003267	0.004247	3.25
3	2.41	-209.94 (-387.92)	635.83	4725.79	-2883.18	0.003267	0.004247	7.43
4	3.28	-60.80 (-160.73)	613.71	9844.78	-2578.36	0.003041	0.004247	16.04
5	4.16	6.48 (11.44)	591.59	15187.80	293.76	0.003041	0.004247	25.67
6	5.14	-9.59 (-62.10)	567.01	13837.71	-1515.48	0.003041	0.004247	24.40
7	6.02	-100.95 (-219.17)	544.89	7471.12	-3005.02	0.003041	0.004247	13.71
8	6.89	-259.98 (-438.10)	522.77	3035.24	-2543.62	0.003380	0.004247	5.81
9	7.77	-478.44 (-706.08)	500.65	1413.52	-1993.53	0.003154	0.004247	2.82
10	8.65	-745.41 (-761.24)	478.53	1480.77	-2355.58	0.003041	0.005378	3.09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	412.43	482.95	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	313.22	479.77	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	217.32	476.59	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	122.01	473.41	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	31.03	429.64	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-64.11	466.70	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-144.34	463.53	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-217.49	460.35	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-277.95	457.17	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-329.18	453.99	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-769.38 (-792.97)	659.47	2050.66	-2465.77	0.003041	0.005039	3.11
2	1.53	-431.71 (-704.52)	637.35	2020.86	-2233.84	0.003267	0.004247	3.17
3	2.41	-182.91 (-370.18)	615.23	4816.01	-2897.77	0.003267	0.004247	7.83
4	3.28	-25.08 (-128.67)	593.11	10851.47	-2354.04	0.003041	0.004247	18.30
5	4.16	45.37 (50.27)	570.99	14596.98	1285.08	0.003041	0.004247	25.56
6	5.14	26.85 (50.27)	546.41	14564.32	1339.88	0.003041	0.004247	26.65
7	6.02	-72.82 (-203.81)	524.29	7661.16	-2978.17	0.003041	0.004247	14.61
8	6.89	-247.73 (-446.90)	502.17	2769.50	-2464.70	0.003380	0.004247	5.52
9	7.77	-492.14 (-751.28)	480.05	1227.69	-1921.34	0.003154	0.004247	2.56
10	8.65	-792.97 (-792.97)	457.93	1328.42	-2300.36	0.003041	0.005378	2.90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-430.32	479.99	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-333.11	476.81	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-228.65	473.63	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-126.48	470.45	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-29.68	426.67	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	72.15	423.14	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	159.94	460.57	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	243.20	457.39	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	316.40	454.21	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	365.04	451.03	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0								

1	0.48	736.25 (736.25)	427.03	1467.72	2530.52	0.003607	0.003041	3.44
2	1.94	10.82 (424.89)	421.25	3156.94	3184.22	0.003041	0.003380	7.49
3	3.52	-419.46 (-622.93)	415.01	1654.53	-2483.47	0.003041	0.003267	3.99
4	5.00	-610.21 (-697.41)	409.15	1270.29	-2165.27	0.003041	0.003041	3.10
5	6.48	-685.77 (-697.41)	403.29	1243.37	-2150.14	0.003041	0.003041	3.08
6	8.07	-691.85 (-697.41)	397.05	1215.06	-2134.24	0.003041	0.003041	3.06
7	9.55	-626.82 (-697.41)	391.19	1188.90	-2119.55	0.003041	0.003041	3.04
8	11.03	-443.68 (-656.98)	385.34	1360.04	-2318.79	0.003041	0.003267	3.53
9	12.61	-14.69 (-451.92)	379.09	2540.45	-3028.49	0.003041	0.003380	6.70
10	14.08	720.78 (736.25)	373.31	1211.00	2388.34	0.003607	0.003041	3.24

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-619.43	469.69	7844.42	4687.83	0.000339
2	1.94	-365.14	468.85	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-179.42	467.95	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-78.02	467.09	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-22.38	466.24	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	20.70	465.34	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	79.73	464.48	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	188.10	463.63	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	385.57	462.72	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	631.00	461.88	7844.42	4676.52	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-773.12 (-773.12)	367.43	1373.98	-2891.01	0.004247	0.005039	3.74
2	1.93	-184.76 (-558.36)	362.14	1953.35	-3011.75	0.004474	0.004587	5.39
3	3.49	295.98 (563.78)	356.43	1834.47	2901.66	0.004474	0.004361	5.15
4	4.96	602.61 (771.24)	351.08	1189.57	2613.21	0.004587	0.004247	3.39
5	6.58	779.02 (804.08)	345.19	1025.34	2388.38	0.004247	0.004247	2.97
6	7.98	795.31 (804.08)	340.09	1005.93	2378.35	0.004247	0.004247	2.96
7	9.59	646.86 (802.79)	334.19	1060.27	2547.03	0.004587	0.004247	3.17
8	11.06	351.43 (614.82)	328.82	1444.33	2700.54	0.004474	0.004361	4.39
9	12.63	-127.28 (-504.61)	323.13	1916.41	-2992.71	0.004474	0.004587	5.93
10	14.08	-725.02 (-773.12)	317.85	1140.11	-2773.17	0.004247	0.005039	3.59

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	451.94	489.66	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	357.85	488.89	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	256.51	488.06	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	161.53	487.28	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	56.96	486.43	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-33.69	485.69	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-149.36	484.83	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-252.29	484.06	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-361.43	483.23	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-463.89	482.47	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-736.25 (-773.12)	630.39	1993.22	-2444.51	0.003041	0.005039	3.16
2	1.53	-411.09 (-673.45)	610.81	2028.89	-2236.97	0.003267	0.004247	3.32
3	2.41	-172.19 (-351.68)	591.22	4892.28	-2910.10	0.003267	0.004247	8.27
4	3.28	-21.31 (-119.88)	571.63	11028.74	-2312.86	0.003041	0.004247	19.29
5	4.16	45.11 (49.29)	552.05	14586.64	1302.43	0.003041	0.004247	26.42
6	5.14	25.38 (49.29)	530.29	14556.45	1353.08	0.003041	0.004247	27.45
7	6.02	-72.60 (-200.74)	510.70	7599.00	-2986.95	0.003041	0.004247	14.88
8	6.89	-243.28 (-437.31)	491.11	2767.21	-2464.02	0.003380	0.004247	5.63
9	7.77	-481.07 (-732.91)	471.53	1238.92	-1925.70	0.003154	0.004247	2.63
10	8.65	-773.12 (-773.12)	451.94	1349.09	-2307.85	0.003041	0.005378	2.99

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	414.87	475.81	0.00	0.00	0.000226

Relazione di calcolo monolite

2	1.53	320.34	473.00	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	219.15	470.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	120.35	467.37	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	26.81	423.95	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-71.60	420.83	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-156.46	458.61	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-236.91	455.80	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-307.50	452.98	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-354.04	450.17	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-720.78 (-725.02)	642.35	2230.41	-2517.48	0.003041	0.005039	3.47
2	1.53	-416.37 (-661.13)	622.76	2141.11	-2273.02	0.003267	0.004247	3.44
3	2.41	-194.57 (-363.36)	603.17	4808.09	-2896.49	0.003267	0.004247	7.97
4	3.28	-53.75 (-147.46)	583.59	10041.90	-2537.31	0.003041	0.004247	17.21
5	4.16	8.40 (12.35)	564.00	15164.98	332.06	0.003041	0.004247	26.89
6	5.14	-9.74 (-62.42)	542.24	13664.00	-1572.83	0.003041	0.004247	25.20
7	6.02	-99.89 (-215.62)	522.65	7331.77	-3024.71	0.003041	0.004247	14.03
8	6.89	-254.93 (-428.10)	503.07	2964.28	-2522.55	0.003380	0.004247	5.89
9	7.77	-466.87 (-687.34)	483.48	1398.04	-1987.52	0.003154	0.004247	2.89
10	8.65	-725.02 (-725.02)	463.89	1515.15	-2368.05	0.003041	0.005378	3.27

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-395.49	477.53	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-298.85	474.71	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-206.10	471.90	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-114.42	469.09	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-27.02	425.67	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	64.31	463.14	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	141.31	460.33	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	211.44	457.52	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	269.19	454.70	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	317.85	451.89	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	784.49 (793.58)	423.76	1302.33	2438.92	0.003607	0.003041	3.07
2	1.94	3.99 (447.46)	429.54	2974.88	3098.98	0.003041	0.003380	6.93
3	3.52	-454.02 (-667.61)	435.78	1601.86	-2454.01	0.003041	0.003267	3.68
4	5.00	-650.78 (-726.11)	441.64	1341.18	-2205.09	0.003041	0.003041	3.04
5	6.48	-720.52 (-726.11)	447.49	1368.38	-2220.36	0.003041	0.003041	3.06
6	8.07	-712.53 (-726.11)	453.74	1397.81	-2236.89	0.003041	0.003041	3.08
7	9.55	-629.34 (-726.11)	459.59	1425.80	-2252.61	0.003041	0.003041	3.10
8	11.03	-424.09 (-655.99)	465.45	1832.89	-2583.21	0.003041	0.003267	3.94
9	12.61	32.01 (489.81)	471.70	2992.19	3107.09	0.003041	0.003380	6.34
10	14.08	793.58 (793.58)	477.48	1549.93	2576.04	0.003607	0.003041	3.25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-668.01	469.22	7844.42	4687.14	0.000339
2	1.94	-391.06	470.06	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-188.35	470.97	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-76.96	471.82	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-15.30	472.67	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	31.79	473.58	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	93.65	474.43	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	204.49	475.28	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	403.70	476.19	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	648.09	477.03	7844.42	4698.45	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-757.24 (-805.69)	345.33	1201.99	-2804.35	0.004247	0.005039	3.48
2	1.93	-138.52 (-528.04)	350.63	2024.03	-3048.17	0.004474	0.004587	5.77
3	3.49	356.59 (627.65)	356.33	1569.94	2765.29	0.004474	0.004361	4.41
4	4.96	659.45 (819.46)	361.68	1142.83	2589.28	0.004587	0.004247	3.16
5	6.58	812.41 (821.41)	367.57	1081.84	2417.60	0.004247	0.004247	2.94
6	7.98	792.00 (821.41)	372.68	1101.47	2427.76	0.004247	0.004247	2.96
7	9.59	599.21 (777.56)	378.58	1299.80	2669.63	0.004587	0.004247	3.43
8	11.06	279.01 (555.13)	383.94	2102.37	3039.76	0.004474	0.004361	5.48
9	12.63	-211.04 (-590.85)	389.63	2002.92	-3037.30	0.004474	0.004587	5.14
10	14.08	-805.69 (-805.69)	394.92	1431.20	-2919.84	0.004247	0.005039	3.62

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	478.46	486.45	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	373.10	487.22	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	259.63	488.05	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	153.26	488.82	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	36.18	489.68	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-65.33	490.42	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-170.83	491.27	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-264.48	492.05	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-363.80	492.87	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-457.99	493.64	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-784.49 (-784.49)	680.01	2167.82	-2500.90	0.003041	0.005039	3.19
2	1.53	-441.67 (-715.56)	657.89	2070.77	-2252.31	0.003267	0.004247	3.15
3	2.41	-195.13 (-381.88)	635.77	4827.44	-2899.61	0.003267	0.004247	7.59
4	3.28	-39.88 (-143.25)	613.65	10466.94	-2443.38	0.003041	0.004247	17.06
5	4.16	28.73 (33.35)	591.53	14863.49	837.92	0.003041	0.004247	25.13
6	5.14	10.36 (33.35)	566.95	14842.57	873.02	0.003041	0.004247	26.18
7	6.02	-85.47 (-208.52)	544.83	7748.96	-2965.77	0.003041	0.004247	14.22
8	6.89	-250.89 (-435.74)	522.71	3060.12	-2551.01	0.003380	0.004247	5.85
9	7.77	-477.95 (-715.19)	500.59	1388.55	-1983.83	0.003154	0.004247	2.77
10	8.65	-757.24 (-784.49)	478.46	1424.16	-2335.06	0.003041	0.005378	2.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	447.62	482.94	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	334.43	479.76	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	228.01	476.58	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	126.21	473.40	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	30.79	429.63	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-67.69	426.09	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-150.25	463.52	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-225.70	460.34	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-289.68	457.16	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-345.33	453.98	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-793.58 (-805.69)	659.54	2004.51	-2448.69	0.003041	0.005039	3.04
2	1.53	-431.44 (-722.08)	637.42	1946.17	-2204.67	0.003267	0.004247	3.05
3	2.41	-168.20 (-365.27)	615.30	4905.67	-2912.26	0.003267	0.004247	7.97
4	3.28	-3.35 (-110.97)	593.18	11600.70	-2170.28	0.003041	0.004247	19.56
5	4.16	68.89 (73.52)	571.05	14046.14	1808.32	0.003041	0.004247	24.60
6	5.14	48.15 (73.52)	546.48	13862.02	1864.88	0.003041	0.004247	25.37
7	6.02	-56.30 (-192.62)	524.35	7983.21	-2932.67	0.003041	0.004247	15.22
8	6.89	-238.31 (-445.08)	502.23	2787.15	-2469.95	0.003380	0.004247	5.55
9	7.77	-492.33 (-761.64)	480.11	1205.79	-1912.83	0.003154	0.004247	2.51
10	8.65	-805.69 (-805.69)	457.99	1302.25	-2290.87	0.003041	0.005378	2.84

Relazione di calcolo monoliteVerifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-464.90	480.00	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-354.87	476.82	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-240.62	473.64	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-131.41	470.46	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-29.73	426.68	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	75.91	423.15	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	166.45	460.57	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	252.46	457.40	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	328.83	454.22	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	381.16	451.04	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	759.84 (759.84)	460.74	1568.14	2586.13	0.003607	0.003041	3.40
2	1.94	31.98 (449.31)	454.96	3285.01	3244.17	0.003041	0.003380	7.22
3	3.52	-403.48 (-610.78)	448.72	1943.03	-2644.79	0.003041	0.003267	4.33
4	5.00	-598.74 (-689.03)	442.86	1460.26	-2271.97	0.003041	0.003041	3.30
5	6.48	-676.97 (-689.03)	437.01	1430.27	-2255.12	0.003041	0.003041	3.27
6	8.07	-683.15 (-689.03)	430.76	1398.76	-2237.43	0.003041	0.003041	3.25
7	9.55	-615.66 (-689.03)	424.90	1369.67	-2221.09	0.003041	0.003041	3.22
8	11.03	-428.23 (-645.20)	419.05	1589.28	-2446.98	0.003041	0.003267	3.79
9	12.61	5.67 (445.87)	412.80	2788.27	3011.61	0.003041	0.003380	6.75
10	14.08	743.37 (759.84)	407.02	1308.19	2442.17	0.003607	0.003041	3.21

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-619.62	474.60	7844.42	4694.93	0.000339
2	1.94	-368.02	473.76	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-182.80	472.85	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-80.51	472.00	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-23.32	471.14	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	21.62	470.24	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	82.17	469.39	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	191.33	468.53	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	388.18	467.63	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	631.08	466.79	7844.42	4683.62	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-785.35 (-785.35)	382.77	1420.47	-2914.44	0.004247	0.005039	3.71
2	1.93	-196.90 (-570.56)	377.47	2012.80	-3042.38	0.004474	0.004587	5.33
3	3.49	283.93 (551.79)	371.77	2019.14	2996.86	0.004474	0.004361	5.43
4	4.96	590.64 (759.34)	366.42	1284.44	2661.77	0.004587	0.004247	3.51
5	6.58	767.15 (792.26)	360.53	1105.82	2430.00	0.004247	0.004247	3.07
6	7.98	783.52 (792.26)	355.43	1085.43	2419.46	0.004247	0.004247	3.05
7	9.59	635.17 (791.04)	349.52	1144.46	2590.12	0.004587	0.004247	3.27
8	11.06	339.82 (603.14)	344.16	1581.22	2771.11	0.004474	0.004361	4.59
9	12.63	-138.80 (-516.07)	338.47	1986.50	-3028.83	0.004474	0.004587	5.87
10	14.08	-736.46 (-785.35)	333.19	1186.42	-2796.50	0.004247	0.005039	3.56

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	452.00	491.88	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	357.91	491.11	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	256.57	490.28	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	161.58	489.51	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	57.02	488.65	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-33.63	487.91	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-149.30	487.06	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-252.23	486.28	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-361.38	485.46	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-463.83	484.69	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-759.84 (-785.35)	630.45	1949.32	-2428.26	0.003041	0.005039	3.09
2	1.53	-410.78 (-690.53)	610.87	1952.53	-2207.16	0.003267	0.004247	3.20
3	2.41	-157.80 (-346.81)	591.28	4987.81	-2925.54	0.003267	0.004247	8.44
4	3.28	-0.13 (-102.57)	571.69	11802.48	-2117.55	0.003041	0.004247	20.64
5	4.16	67.96 (71.85)	552.11	14001.54	1822.02	0.003041	0.004247	25.36
6	5.14	45.98 (71.85)	530.34	13832.64	1873.90	0.003041	0.004247	26.08
7	6.02	-56.71 (-190.07)	510.76	7908.94	-2943.17	0.003041	0.004247	15.48
8	6.89	-234.30 (-435.67)	491.17	2783.35	-2468.82	0.003380	0.004247	5.67
9	7.77	-481.33 (-742.93)	471.59	1216.94	-1917.16	0.003154	0.004247	2.58
10	8.65	-785.35 (-785.35)	452.00	1322.76	-2298.31	0.003041	0.005378	2.93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	448.70	475.82	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	341.58	473.00	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	230.78	470.19	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	125.08	467.38	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	26.76	423.96	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-75.34	420.83	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-162.83	458.62	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-245.87	455.81	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-319.41	452.99	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-369.38	450.18	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-743.37 (-743.37)	642.29	2158.78	-2498.51	0.003041	0.005039	3.36
2	1.53	-414.80 (-676.58)	622.70	2073.76	-2253.19	0.003267	0.004247	3.33
3	2.41	-179.96 (-357.15)	603.12	4922.53	-2914.99	0.003267	0.004247	8.16
4	3.28	-33.33 (-130.26)	583.53	10701.62	-2388.86	0.003041	0.004247	18.34
5	4.16	29.98 (33.55)	563.94	14836.78	882.73	0.003041	0.004247	26.31
6	5.14	9.48 (33.55)	542.18	14816.42	916.90	0.003041	0.004247	27.33
7	6.02	-85.06 (-205.55)	522.59	7595.49	-2987.45	0.003041	0.004247	14.53
8	6.89	-246.34 (-426.03)	503.01	2985.98	-2528.99	0.003380	0.004247	5.94
9	7.77	-466.55 (-696.22)	483.42	1373.38	-1977.94	0.003154	0.004247	2.84
10	8.65	-736.46 (-743.37)	463.83	1466.60	-2350.45	0.003041	0.005378	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-429.93	477.52	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-319.64	474.71	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-216.35	471.89	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-118.34	469.08	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-26.66	425.66	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	67.89	422.54	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	147.11	460.32	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	219.39	457.51	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	280.43	454.69	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	333.19	451.88	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	724.82 (724.82)	429.11	1512.95	2555.57	0.003607	0.003041	3.53
2	1.94	19.64 (423.23)	423.33	3209.58	3208.86	0.003041	0.003380	7.58
3	3.52	-401.07 (-601.06)	417.08	1766.92	-2546.31	0.003041	0.003267	4.24
4	5.00	-589.60 (-677.95)	411.23	1335.66	-2201.98	0.003041	0.003041	3.25
5	6.48	-665.95 (-678.73)	405.37	1304.76	-2184.63	0.003041	0.003041	3.22
6	8.07	-673.94 (-678.73)	399.13	1274.74	-2167.77	0.003041	0.003041	3.19
7	9.55	-611.03 (-678.73)	393.27	1247.02	-2152.19	0.003041	0.003041	3.17
8	11.03	-430.96 (-641.09)	387.41	1422.29	-2353.60	0.003041	0.003267	3.67

Relazione di calcolo monolite

9	12.61	-8.27 (-439.04)	381.17	2697.57	-3107.15	0.003041	0.003380	7.08
10	14.08	715.90 (724.82)	375.39	1247.38	2408.49	0.003607	0.003041	3.32

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-601.01	470.00	7844.42	4688.27	0.000339
2	1.94	-355.90	469.16	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-176.36	468.25	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-77.91	467.40	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-23.41	466.55	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	19.38	465.64	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	78.10	464.79	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	185.30	463.93	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	379.87	463.03	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	620.99	462.19	7844.42	4676.95	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-757.76 (-757.76)	367.44	1410.87	-2909.60	0.004247	0.005039	3.84
2	1.93	-194.21 (-553.42)	362.14	1979.69	-3025.32	0.004474	0.004587	5.47
3	3.49	270.76 (531.91)	356.44	2002.43	2988.24	0.004474	0.004361	5.62
4	4.96	573.14 (742.38)	351.09	1250.63	2644.46	0.004587	0.004247	3.56
5	6.58	756.32 (784.87)	345.20	1057.85	2405.19	0.004247	0.004247	3.06
6	7.98	776.69 (784.87)	340.09	1037.69	2394.77	0.004247	0.004247	3.05
7	9.59	631.97 (783.49)	334.19	1093.72	2564.15	0.004587	0.004247	3.27
8	11.06	343.95 (601.23)	328.83	1489.83	2723.99	0.004474	0.004361	4.53
9	12.63	-124.28 (-493.71)	323.14	1980.36	-3025.67	0.004474	0.004587	6.13
10	14.08	-709.76 (-757.76)	317.85	1169.45	-2787.95	0.004247	0.005039	3.68

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	433.17	489.66	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	344.07	488.89	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	250.14	488.06	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	162.10	487.29	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	62.75	486.43	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-33.66	485.69	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-145.13	484.84	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-246.43	484.06	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-353.86	483.23	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-453.70	482.47	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-724.82 (-757.76)	611.62	1964.48	-2433.87	0.003041	0.005039	3.21
2	1.53	-399.54 (-661.36)	592.03	1988.29	-2221.12	0.003267	0.004247	3.36
3	2.41	-161.58 (-340.06)	572.45	4901.13	-2911.53	0.003267	0.004247	8.56
4	3.28	-11.78 (-109.57)	552.86	11320.20	-2243.57	0.003041	0.004247	20.48
5	4.16	54.02 (58.17)	533.27	14425.11	1573.46	0.003041	0.004247	27.05
6	5.14	34.56 (58.17)	511.51	14387.74	1636.15	0.003041	0.004247	28.13
7	6.02	-62.26 (-188.87)	491.93	7731.23	-2968.27	0.003041	0.004247	15.72
8	6.89	-231.13 (-423.21)	472.34	2741.52	-2456.40	0.003380	0.004247	5.80
9	7.77	-466.95 (-717.11)	452.75	1208.29	-1913.80	0.003154	0.004247	2.67
10	8.65	-757.76 (-757.76)	433.17	1311.46	-2294.21	0.003041	0.005378	3.03

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	415.98	473.11	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	319.68	470.30	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	217.93	467.48	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	119.40	464.67	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	26.65	421.26	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-70.63	418.13	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-154.58	455.91	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-234.54	453.10	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-305.44	450.29	0.00	0.00	0.000339

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

10 8.65 -353.42 447.47 0.00 0.00 0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.65	-715.90 (-715.90)	632.16	2220.72	-2514.91	0.003041	0.005039	3.51
2	1.53	-409.91 (-655.10)	612.57	2119.53	-2266.67	0.003267	0.004247	3.46
3	2.41	-188.47 (-356.82)	592.99	4815.63	-2897.71	0.003267	0.004247	8.12
4	3.28	-48.10 (-141.76)	573.40	10162.10	-2512.28	0.003041	0.004247	17.72
5	4.16	14.17 (18.32)	553.81	15065.79	498.48	0.003041	0.004247	27.20
6	5.14	-2.90 (-54.05)	532.05	14091.99	-1431.52	0.003041	0.004247	26.49
7	6.02	-91.16 (-204.60)	512.46	7512.07	-2999.23	0.003041	0.004247	14.66
8	6.89	-243.60 (-413.99)	492.88	3024.53	-2540.44	0.003380	0.004247	6.14
9	7.77	-452.73 (-671.10)	473.29	1403.07	-1989.47	0.003154	0.004247	2.96
10	8.65	-709.76 (-715.90)	453.70	1496.45	-2361.27	0.003041	0.005378	3.30

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-398.59	476.06	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-299.38	473.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-205.55	470.44	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-114.35	467.62	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-27.78	424.21	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	62.45	461.68	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	138.52	458.87	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	208.04	456.05	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	266.63	453.24	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	317.85	450.42	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.48	750.53 (750.53)	465.79	1624.26	2617.21	0.003607	0.003041	3.49
2	1.94	42.79 (449.90)	460.01	3346.46	3272.94	0.003041	0.003380	7.27
3	3.52	-383.54 (-587.70)	453.76	2117.24	-2742.21	0.003041	0.003267	4.67
4	5.00	-576.99 (-668.43)	447.91	1559.93	-2327.95	0.003041	0.003041	3.48
5	6.48	-656.26 (-669.47)	442.05	1523.70	-2307.60	0.003041	0.003041	3.45
6	8.07	-664.33 (-669.47)	435.80	1489.77	-2288.54	0.003041	0.003041	3.42
7	9.55	-598.66 (-669.47)	429.95	1458.45	-2270.96	0.003041	0.003041	3.39
8	11.03	-413.81 (-628.05)	424.09	1690.58	-2503.63	0.003041	0.003267	3.99
9	12.61	14.38 (448.50)	417.85	2819.32	3026.15	0.003041	0.003380	6.75
10	14.08	741.14 (750.53)	412.07	1355.09	2468.14	0.003607	0.003041	3.29

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-601.13	475.33	7844.42	4695.99	0.000339
2	1.94	-359.00	474.49	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-180.04	473.58	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-80.63	472.73	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-24.43	471.88	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	20.42	470.97	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	80.81	470.12	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	188.92	469.27	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	382.82	468.36	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	621.17	467.52	7844.42	4684.68	0.000339

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.48	-770.50 (-770.50)	384.34	1464.95	-2936.85	0.004247	0.005039	3.81
2	1.93	-206.99 (-566.17)	379.04	2049.48	-3061.29	0.004474	0.004587	5.41
3	3.49	257.94 (519.06)	373.33	2235.83	3108.56	0.004474	0.004361	5.99
4	4.96	560.28 (729.48)	367.98	1363.01	2701.99	0.004587	0.004247	3.70
5	6.58	743.41 (771.93)	362.10	1150.76	2453.25	0.004247	0.004247	3.18

Relazione di calcolo monolite

6	7.98	763.73 (771.93)	356.99	1129.44	2442.22	0.004247	0.004247	3.16
7	9.59	618.97 (770.52)	351.09	1191.06	2613.97	0.004587	0.004247	3.39
8	11.06	330.90 (588.21)	345.72	1649.38	2806.24	0.004474	0.004361	4.77
9	12.63	-137.37 (-506.83)	340.04	2056.18	-3064.74	0.004474	0.004587	6.05
10	14.08	-722.89 (-770.50)	334.75	1222.97	-2814.92	0.004247	0.005039	3.65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	433.14	492.11	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	344.04	491.34	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	250.11	490.51	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	162.07	489.74	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	62.72	488.88	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-33.69	488.14	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-145.16	487.29	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-246.46	486.51	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-353.89	485.68	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-453.73	484.92	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-750.53 (-770.50)	611.59	1918.37	-2416.81	0.003041	0.005039	3.14
2	1.53	-399.55 (-680.09)	592.00	1905.19	-2188.67	0.003267	0.004247	3.22
3	2.41	-146.36 (-335.17)	572.42	4999.61	-2927.45	0.003267	0.004247	8.73
4	3.28	10.87 (82.53)	552.83	13414.20	2002.45	0.003041	0.004247	24.26
5	4.16	78.64 (82.53)	533.25	13249.14	2050.46	0.003041	0.004247	24.85
6	5.14	56.94 (82.53)	511.48	13044.94	2104.76	0.003041	0.004247	25.50
7	6.02	-44.78 (-176.87)	491.90	8107.19	-2915.16	0.003041	0.004247	16.48
8	6.89	-220.96 (-420.88)	472.31	2764.03	-2463.08	0.003380	0.004247	5.85
9	7.77	-466.70 (-727.40)	452.72	1185.65	-1905.00	0.003154	0.004247	2.62
10	8.65	-770.50 (-770.50)	433.14	1284.13	-2284.31	0.003041	0.005378	2.96

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	452.26	473.11	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	342.54	470.29	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	230.54	467.48	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	124.64	424.07	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	26.78	421.25	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-74.48	418.12	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-161.29	455.91	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-244.11	453.10	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-318.31	450.28	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-370.14	447.47	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-741.14 (-741.14)	632.19	2123.17	-2489.08	0.003041	0.005039	3.36
2	1.53	-408.00 (-672.86)	612.60	2040.90	-2241.66	0.003267	0.004247	3.33
3	2.41	-171.13 (-349.10)	593.01	4962.73	-2921.49	0.003267	0.004247	8.37
4	3.28	-24.30 (-121.19)	573.43	10988.32	-2322.25	0.003041	0.004247	19.16
5	4.16	38.70 (42.16)	553.84	14696.20	1118.60	0.003041	0.004247	26.54
6	5.14	17.98 (42.16)	532.08	14670.16	1162.29	0.003041	0.004247	27.57
7	6.02	-75.67 (-194.50)	512.49	7796.71	-2959.02	0.003041	0.004247	15.21
8	6.89	-234.86 (-412.04)	492.91	3047.01	-2547.12	0.003380	0.004247	6.18
9	7.77	-452.89 (-681.47)	473.32	1373.95	-1978.16	0.003154	0.004247	2.90
10	8.65	-722.89 (-741.14)	453.73	1431.09	-2337.57	0.003041	0.005378	3.15

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-436.59	476.07	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-323.40	473.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-217.31	470.44	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-118.30	467.63	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-26.38	424.21	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	67.42	421.08	0.00	0.00	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

7	6.02	145.09	458.87	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	216.33	456.06	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	279.10	453.24	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	334.75	450.43	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	736.26 (736.26)	428.55	1475.37	2534.75	0.003607	0.003041	3.44
2	1.94	17.20 (427.50)	422.77	3142.00	3177.22	0.003041	0.003380	7.43
3	3.52	-408.69 (-609.45)	416.52	1723.75	-2522.17	0.003041	0.003267	4.14
4	5.00	-595.95 (-676.92)	410.66	1335.97	-2202.16	0.003041	0.003041	3.25
5	6.48	-667.71 (-676.92)	404.81	1307.29	-2186.05	0.003041	0.003041	3.23
6	8.07	-669.52 (-676.92)	398.56	1277.15	-2169.12	0.003041	0.003041	3.20
7	9.55	-601.78 (-676.92)	392.71	1249.32	-2153.49	0.003041	0.003041	3.18
8	11.03	-420.19 (-629.36)	386.85	1459.47	-2374.39	0.003041	0.003267	3.77
9	12.61	-2.83 (-425.97)	380.61	2828.24	-3165.32	0.003041	0.003380	7.43
10	14.08	706.30 (736.26)	374.83	1217.81	2392.12	0.003607	0.003041	3.25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-613.96	469.91	7844.42	4688.15	0.000339
2	1.94	-361.82	469.07	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-177.03	468.17	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-75.60	467.31	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-19.66	466.46	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	23.18	465.56	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	80.46	464.70	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	184.46	463.85	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	373.14	462.94	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	606.79	462.10	7844.42	4676.84	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-739.60 (-739.60)	362.07	1428.81	-2918.64	0.004247	0.005039	3.95
2	1.93	-163.48 (-525.30)	356.77	2095.16	-3084.83	0.004474	0.004587	5.87
3	3.49	294.78 (544.38)	351.07	1889.58	2930.07	0.004474	0.004361	5.38
4	4.96	572.60 (721.34)	345.72	1272.87	2655.85	0.004587	0.004247	3.68
5	6.58	724.42 (741.61)	339.83	1115.90	2435.22	0.004247	0.004247	3.28
6	7.98	729.39 (741.61)	334.73	1094.03	2423.91	0.004247	0.004247	3.27
7	9.59	588.47 (730.06)	328.82	1173.23	2604.85	0.004587	0.004247	3.57
8	11.06	319.80 (562.48)	323.46	1598.73	2780.13	0.004474	0.004361	4.94
9	12.63	-126.41 (-480.95)	317.77	2008.77	-3040.31	0.004474	0.004587	6.32
10	14.08	-691.04 (-739.60)	312.48	1180.21	-2793.37	0.004247	0.005039	3.78

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	446.38	488.88	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	346.57	488.11	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	239.08	487.28	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	142.47	486.51	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	45.56	485.65	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-38.47	484.91	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-135.62	484.06	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-232.46	483.28	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-339.60	482.45	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-439.20	481.69	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-736.26 (-739.60)	624.83	2096.95	-2482.14	0.003041	0.005039	3.36
2	1.53	-409.75 (-673.22)	605.24	2001.47	-2226.27	0.003267	0.004247	3.31

Relazione di calcolo monolite

3	2.41	-169.75 (-350.41)	585.66	4853.28	-2903.79	0.003267	0.004247	8.29
4	3.28	-17.46 (-117.74)	566.07	11071.52	-2302.92	0.003041	0.004247	19.56
5	4.16	51.14 (56.29)	546.48	14474.27	1490.97	0.003041	0.004247	26.49
6	5.14	35.19 (56.29)	524.72	14439.63	1549.09	0.003041	0.004247	27.52
7	6.02	-57.99 (-180.90)	505.13	8130.70	-2911.83	0.003041	0.004247	16.10
8	6.89	-222.65 (-410.53)	485.55	2993.96	-2531.36	0.003380	0.004247	6.17
9	7.77	-453.76 (-699.31)	465.96	1298.56	-1948.87	0.003154	0.004247	2.79
10	8.65	-739.60 (-739.60)	446.38	1405.12	-2328.16	0.003041	0.005378	3.15

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	416.81	475.01	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	321.70	472.20	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	220.59	469.38	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	122.45	466.57	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	30.05	423.15	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-66.73	420.03	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-150.08	457.81	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-229.40	455.00	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-299.83	452.18	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-347.82	449.37	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-706.30 (-706.30)	617.65	2192.77	-2507.51	0.003041	0.005039	3.55
2	1.53	-401.98 (-645.65)	598.06	2092.13	-2258.60	0.003267	0.004247	3.50
3	2.41	-182.14 (-349.04)	578.48	4797.71	-2894.81	0.003267	0.004247	8.29
4	3.28	-43.16 (-135.79)	558.89	10257.00	-2492.15	0.003041	0.004247	18.35
5	4.16	18.40 (22.54)	539.30	14989.51	626.47	0.003041	0.004247	27.79
6	5.14	1.78 (22.54)	517.54	14974.21	652.14	0.003041	0.004247	28.93
7	6.02	-84.69 (-195.75)	497.96	7598.36	-2987.04	0.003041	0.004247	15.26
8	6.89	-233.95 (-400.65)	478.37	3038.04	-2544.45	0.003380	0.004247	6.35
9	7.77	-438.68 (-652.73)	458.78	1396.55	-1986.94	0.003154	0.004247	3.04
10	8.65	-691.04 (-706.30)	439.20	1460.09	-2348.09	0.003041	0.005378	3.32

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-396.63	473.98	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-297.52	471.17	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-203.78	468.35	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-113.11	465.54	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-27.57	422.12	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	61.12	419.00	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	135.61	456.78	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	203.54	453.97	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	261.36	451.15	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	312.48	448.34	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	762.92 (762.92)	466.89	1590.08	2598.28	0.003607	0.003041	3.41
2	1.94	41.28 (455.20)	461.11	3287.44	3245.31	0.003041	0.003380	7.13
3	3.52	-390.40 (-595.46)	454.86	2077.96	-2720.25	0.003041	0.003267	4.57
4	5.00	-582.71 (-666.95)	449.01	1571.65	-2334.54	0.003041	0.003041	3.50
5	6.48	-657.37 (-666.95)	443.15	1538.95	-2316.17	0.003041	0.003041	3.47
6	8.07	-659.04 (-666.95)	436.90	1504.64	-2296.90	0.003041	0.003041	3.44
7	9.55	-588.10 (-666.95)	431.05	1472.98	-2279.11	0.003041	0.003041	3.42
8	11.03	-401.11 (-614.91)	425.19	1756.81	-2540.66	0.003041	0.003267	4.13
9	12.61	22.46 (449.40)	418.95	2822.52	3027.65	0.003041	0.003380	6.74
10	14.08	734.56 (762.92)	413.17	1328.75	2453.55	0.003607	0.003041	3.22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-614.00	475.49	7844.42	4696.22	0.000339
2	1.94	-365.01	474.65	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-180.83	473.74	0.00	0.00	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

4	5.00	-78.37	472.89	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-20.60	472.04	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	24.45	471.13	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	83.54	470.28	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	188.53	469.43	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	376.48	468.52	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	607.07	467.68	7844.42	4684.91	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-753.07 (-753.07)	381.02	1493.08	-2951.02	0.004247	0.005039	3.92
2	1.93	-177.13 (-538.82)	375.72	2182.44	-3129.81	0.004474	0.004587	5.81
3	3.49	280.95 (530.42)	370.02	2130.67	3054.35	0.004474	0.004361	5.76
4	4.96	558.59 (707.21)	364.67	1404.10	2723.02	0.004587	0.004247	3.85
5	6.58	710.22 (727.33)	358.78	1230.49	2494.48	0.004247	0.004247	3.43
6	7.98	715.02 (727.33)	353.67	1207.10	2482.38	0.004247	0.004247	3.41
7	9.59	573.91 (715.63)	347.77	1296.55	2667.97	0.004587	0.004247	3.73
8	11.06	305.06 (547.87)	342.41	1803.49	2885.69	0.004474	0.004361	5.27
9	12.63	-141.33 (-496.00)	336.72	2093.69	-3084.08	0.004474	0.004587	6.22
10	14.08	-706.13 (-753.07)	331.43	1243.40	-2825.21	0.004247	0.005039	3.75

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	446.26	491.63	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	346.45	490.86	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	238.96	490.03	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	142.36	489.25	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	45.44	488.40	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-38.59	487.66	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-135.74	486.80	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-232.58	486.03	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-339.72	485.20	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-439.32	484.44	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-762.92 (-762.92)	624.71	2005.34	-2449.00	0.003041	0.005039	3.21
2	1.53	-409.71 (-692.65)	605.12	1915.68	-2192.77	0.003267	0.004247	3.17
3	2.41	-153.81 (-345.28)	585.54	4951.11	-2919.61	0.003267	0.004247	8.46
4	3.28	6.35 (82.10)	565.95	13538.93	1964.14	0.003041	0.004247	23.92
5	4.16	77.16 (82.10)	546.36	13385.01	2011.42	0.003041	0.004247	24.50
6	5.14	59.08 (82.10)	524.60	13194.37	2065.02	0.003041	0.004247	25.15
7	6.02	-39.10 (-167.71)	505.02	8542.34	-2836.88	0.003041	0.004247	16.92
8	6.89	-211.42 (-407.60)	485.43	3026.08	-2540.90	0.003380	0.004247	6.23
9	7.77	-453.11 (-710.05)	465.84	1271.77	-1938.46	0.003154	0.004247	2.73
10	8.65	-753.07 (-762.92)	446.26	1350.16	-2308.24	0.003041	0.005378	3.03

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	454.40	474.99	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	345.47	472.18	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	233.79	469.37	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	128.05	425.95	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	30.35	423.14	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-70.59	420.01	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-157.04	457.80	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-239.54	454.98	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-313.72	452.17	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-366.11	449.35	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

Relazione di calcolo monolite

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-734.56 (-734.56)	617.77	2084.13	-2478.16	0.003041	0.005039	3.37
2	1.53	-401.29 (-666.33)	598.18	1997.04	-2224.54	0.003267	0.004247	3.34
3	2.41	-164.19 (-342.43)	578.60	4926.49	-2915.63	0.003267	0.004247	8.51
4	3.28	-17.04 (-114.28)	559.01	11162.00	-2281.90	0.003041	0.004247	19.97
5	4.16	46.40 (50.02)	539.42	14558.31	1349.96	0.003041	0.004247	26.99
6	5.14	26.28 (50.02)	517.66	14526.33	1403.62	0.003041	0.004247	28.06
7	6.02	-66.56 (-184.12)	498.07	7947.07	-2937.78	0.003041	0.004247	15.96
8	6.89	-223.72 (-398.39)	478.49	3066.05	-2552.77	0.003380	0.004247	6.41
9	7.77	-438.99 (-664.95)	458.90	1361.99	-1973.51	0.003154	0.004247	2.97
10	8.65	-706.13 (-734.56)	439.32	1388.86	-2322.27	0.003041	0.005378	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-436.68	474.00	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-323.60	471.18	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-217.62	468.37	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-118.73	465.55	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-26.93	422.14	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	66.74	419.01	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	143.55	456.80	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	213.27	453.98	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	275.90	451.17	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	331.43	448.36	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	745.46 (745.46)	427.62	1444.06	2517.41	0.003607	0.003041	3.38
2	1.94	11.47 (428.80)	421.84	3111.60	3162.99	0.003041	0.003380	7.38
3	3.52	-419.64 (-620.98)	415.59	1666.57	-2490.20	0.003041	0.003267	4.01
4	5.00	-605.32 (-678.53)	409.73	1326.61	-2196.90	0.003041	0.003041	3.24
5	6.48	-672.25 (-678.53)	403.88	1298.13	-2180.90	0.003041	0.003041	3.21
6	8.07	-667.94 (-678.53)	397.63	1268.21	-2164.10	0.003041	0.003041	3.19
7	9.55	-595.69 (-678.53)	391.78	1240.57	-2148.57	0.003041	0.003041	3.17
8	11.03	-412.92 (-620.97)	385.92	1484.26	-2388.25	0.003041	0.003267	3.85
9	12.61	-0.80 (-416.75)	379.68	2921.61	-3206.89	0.003041	0.003380	7.69
10	14.08	694.48 (745.46)	373.90	1192.88	2378.31	0.003607	0.003041	3.19

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-628.08	469.78	7844.42	4687.95	0.000339
2	1.94	-368.02	468.94	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-177.55	468.03	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-73.08	467.18	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-15.84	466.33	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	26.83	465.42	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	82.55	464.57	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	183.46	463.72	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	366.80	462.81	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	593.92	461.97	7844.42	4676.64	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-757.92 (-757.92)	367.55	1411.06	-2909.70	0.004247	0.005039	3.84
2	1.93	-161.02 (-537.63)	362.26	2069.72	-3071.72	0.004474	0.004587	5.71
3	3.49	319.20 (583.30)	356.55	1745.69	2855.89	0.004474	0.004361	4.90
4	4.96	616.21 (774.85)	351.20	1182.89	2609.79	0.004587	0.004247	3.37
5	6.58	771.81 (783.71)	345.31	1060.32	2406.47	0.004247	0.004247	3.07
6	7.98	761.38 (783.71)	340.21	1040.11	2396.02	0.004247	0.004247	3.06
7	9.59	589.03 (751.11)	334.31	1155.28	2595.66	0.004587	0.004247	3.46
8	11.06	295.70 (549.96)	328.94	1691.46	2827.94	0.004474	0.004361	5.14
9	12.63	-157.24 (-509.24)	323.25	1891.59	-2979.92	0.004474	0.004587	5.85
10	14.08	-709.43 (-757.92)	317.97	1169.66	-2788.06	0.004247	0.005039	3.68

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
----	---	---	-----------------	------------------	------------------	-----------------

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

1	0.48	460.80	489.67	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	360.74	488.90	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	252.97	488.08	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	151.95	487.30	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	40.75	486.45	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-55.65	485.71	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-155.25	484.85	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-243.54	484.07	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-337.16	483.25	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-426.07	482.48	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-745.46 (-757.92)	639.25	2092.52	-2480.96	0.003041	0.005039	3.27
2	1.53	-418.03 (-682.78)	619.67	2030.89	-2237.76	0.003267	0.004247	3.28
3	2.41	-176.52 (-358.61)	600.08	4861.17	-2905.07	0.003267	0.004247	8.10
4	3.28	-22.86 (-124.16)	580.49	10925.34	-2336.88	0.003041	0.004247	18.82
5	4.16	46.48 (51.67)	560.91	14563.37	1341.47	0.003041	0.004247	25.96
6	5.14	30.17 (51.67)	539.14	14532.84	1392.69	0.003041	0.004247	26.96
7	6.02	-64.62 (-189.71)	519.56	8018.26	-2927.72	0.003041	0.004247	15.43
8	6.89	-232.18 (-423.38)	499.97	2986.77	-2529.23	0.003380	0.004247	5.97
9	7.77	-467.32 (-717.10)	480.39	1308.01	-1952.54	0.003154	0.004247	2.72
10	8.65	-757.92 (-757.92)	460.80	1418.40	-2332.98	0.003041	0.005378	3.08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	417.29	477.08	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	323.27	474.27	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	222.33	471.46	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	123.69	468.64	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	30.31	425.23	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-67.92	422.10	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-152.73	459.89	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-233.46	457.07	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-304.99	454.26	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-353.39	451.44	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-694.48 (-709.43)	604.53	2120.39	-2488.34	0.003041	0.005039	3.51
2	1.53	-392.16 (-634.03)	584.94	2080.58	-2255.20	0.003267	0.004247	3.56
3	2.41	-174.23 (-339.16)	565.35	4835.59	-2900.93	0.003267	0.004247	8.55
4	3.28	-37.54 (-127.84)	545.77	10449.10	-2447.52	0.003041	0.004247	19.15
5	4.16	21.35 (24.51)	526.18	14947.91	696.26	0.003041	0.004247	28.41
6	5.14	1.27 (24.51)	504.42	14930.51	725.46	0.003041	0.004247	29.60
7	6.02	-88.90 (-203.75)	484.83	7231.11	-3038.93	0.003041	0.004247	14.91
8	6.89	-242.52 (-413.65)	465.24	2773.44	-2465.88	0.003380	0.004247	5.96
9	7.77	-452.18 (-670.87)	445.66	1293.27	-1946.82	0.003154	0.004247	2.90
10	8.65	-709.43 (-709.43)	426.07	1396.34	-2324.98	0.003041	0.005378	3.28

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-394.26	472.09	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-295.33	469.28	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-201.38	466.47	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-110.25	463.65	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-24.28	420.24	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	65.04	417.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	140.23	454.90	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	208.95	452.08	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	267.02	449.27	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	317.97	446.45	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Relazione di calcolo monolite

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	771.12 (771.12)	464.26	1551.41	2576.87	0.003607	0.003041	3.34
2	1.94	34.58 (455.42)	458.48	3248.95	3227.29	0.003041	0.003380	7.09
3	3.52	-402.13 (-607.63)	452.23	1986.49	-2669.10	0.003041	0.003267	4.39
4	5.00	-592.71 (-669.22)	446.38	1548.49	-2321.52	0.003041	0.003041	3.47
5	6.48	-662.52 (-669.22)	440.52	1516.26	-2303.42	0.003041	0.003041	3.44
6	8.07	-658.25 (-669.22)	434.28	1482.43	-2284.42	0.003041	0.003041	3.41
7	9.55	-583.18 (-669.22)	428.42	1451.22	-2266.89	0.003041	0.003041	3.39
8	11.03	-395.55 (-607.76)	422.57	1772.62	-2549.50	0.003041	0.003267	4.19
9	12.61	22.16 (441.51)	416.32	2880.49	3054.79	0.003041	0.003380	6.92
10	14.08	720.07 (771.12)	410.54	1296.84	2435.88	0.003607	0.003041	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-628.19	475.11	7844.42	4695.67	0.000339
2	1.94	-371.11	474.27	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-181.22	473.36	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-75.78	472.51	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-16.83	471.66	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	27.91	470.75	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	85.31	469.90	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	187.14	469.05	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	369.79	468.14	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	594.11	467.30	7844.42	4684.36	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 mVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-770.79 (-770.79)	384.72	1466.15	-2937.45	0.004247	0.005039	3.81
2	1.93	-173.94 (-550.52)	379.42	2143.13	-3109.55	0.004474	0.004587	5.65
3	3.49	306.23 (570.29)	373.71	1935.65	2953.82	0.004474	0.004361	5.18
4	4.96	603.19 (761.79)	368.37	1287.99	2663.59	0.004587	0.004247	3.50
5	6.58	758.72 (770.61)	362.48	1154.97	2455.43	0.004247	0.004247	3.19
6	7.98	748.24 (770.61)	357.37	1133.58	2444.36	0.004247	0.004247	3.17
7	9.59	575.84 (737.96)	351.47	1262.35	2650.47	0.004587	0.004247	3.59
8	11.06	282.46 (536.75)	346.11	1889.25	2929.90	0.004474	0.004361	5.46
9	12.63	-170.54 (-522.57)	340.42	1966.29	-3018.42	0.004474	0.004587	5.78
10	14.08	-722.78 (-770.79)	335.13	1224.16	-2815.52	0.004247	0.005039	3.65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	460.76	492.16	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	360.70	491.39	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	252.94	490.57	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	151.92	489.79	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	40.72	488.94	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-55.69	488.20	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-155.28	487.34	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-243.57	486.56	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-337.20	485.74	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-426.11	484.97	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 mVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-771.12 (-771.12)	639.22	2041.03	-2462.20	0.003041	0.005039	3.19
2	1.53	-417.98 (-701.47)	619.63	1948.14	-2205.44	0.003267	0.004247	3.14
3	2.41	-161.24 (-353.67)	600.05	4954.38	-2920.14	0.003267	0.004247	8.26
4	3.28	-0.12 (-105.73)	580.46	11729.60	-2136.60	0.003041	0.004247	20.21
5	4.16	71.20 (76.14)	560.87	13823.60	1876.68	0.003041	0.004247	24.65
6	5.14	52.69 (76.14)	539.11	13654.67	1928.58	0.003041	0.004247	25.33
7	6.02	-47.00 (-177.60)	519.52	8385.61	-2866.57	0.003041	0.004247	16.14
8	6.89	-221.91 (-421.00)	499.94	3012.52	-2536.87	0.003380	0.004247	6.03
9	7.77	-467.05 (-727.48)	480.35	1282.78	-1942.74	0.003154	0.004247	2.67
10	8.65	-770.79 (-771.12)	460.76	1387.26	-2321.69	0.003041	0.005378	3.01

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	453.56	477.08	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	346.14	474.26	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	234.96	471.45	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	128.96	468.64	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	30.46	425.22	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-71.75	422.09	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-159.46	459.88	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-243.09	457.07	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-317.98	454.25	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-370.33	451.44	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-720.07 (-722.78)	604.56	2067.77	-2472.10	0.003041	0.005039	3.42
2	1.53	-390.65 (-652.17)	584.97	1994.43	-2223.52	0.003267	0.004247	3.41
3	2.41	-157.24 (-332.11)	565.39	4977.63	-2923.90	0.003267	0.004247	8.80
4	3.28	-13.60 (-107.64)	545.80	11344.40	-2237.25	0.003041	0.004247	20.78
5	4.16	46.50 (49.13)	526.21	14553.04	1358.80	0.003041	0.004247	27.66
6	5.14	22.85 (49.13)	504.45	14520.02	1414.20	0.003041	0.004247	28.78
7	6.02	-72.99 (-193.45)	484.87	7515.86	-2998.70	0.003041	0.004247	15.50
8	6.89	-233.53 (-411.54)	465.28	2795.15	-2472.32	0.003380	0.004247	6.01
9	7.77	-452.30 (-681.45)	445.69	1266.49	-1936.41	0.003154	0.004247	2.84
10	8.65	-722.78 (-722.78)	426.11	1363.70	-2313.15	0.003041	0.005378	3.20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-432.19	472.10	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-319.31	469.28	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-213.52	466.47	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-114.83	463.66	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-23.22	420.24	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	70.24	417.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	147.08	454.90	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	217.35	452.09	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	279.79	449.27	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	335.13	446.46	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	795.40 (795.40)	440.65	1372.77	2477.93	0.003607	0.003041	3.12
2	1.94	-3.74 (-457.03)	434.87	3146.82	-3307.16	0.003041	0.003380	7.24
3	3.52	-471.32 (-689.18)	428.63	1485.93	-2389.19	0.003041	0.003267	3.47
4	5.00	-672.30 (-753.18)	422.77	1190.11	-2120.23	0.003041	0.003041	2.82
5	6.48	-745.56 (-753.18)	416.92	1166.19	-2106.79	0.003041	0.003041	2.80
6	8.07	-743.13 (-753.18)	410.67	1141.01	-2092.65	0.003041	0.003041	2.78
7	9.55	-667.39 (-753.18)	404.81	1117.70	-2079.56	0.003041	0.003041	2.76
8	11.03	-470.05 (-696.73)	398.96	1312.59	-2292.26	0.003041	0.003267	3.29
9	12.61	-17.97 (-476.71)	392.71	2456.08	-2981.43	0.003041	0.003380	6.25
10	14.08	751.74 (795.40)	386.93	1143.71	2351.08	0.003607	0.003041	2.96

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-684.88	471.67	7844.42	4690.70	0.000339
2	1.94	-399.73	470.83	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-192.11	469.93	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-79.21	469.07	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-18.09	468.22	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	27.38	467.32	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	88.13	466.46	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	199.89	465.61	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	404.53	464.70	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	659.37	463.86	7844.42	4679.39	0.000339

Relazione di calcolo monolite**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-807.99 (-807.99)	379.45	1352.65	-2880.27	0.004247	0.005039	3.56
2	1.93	-166.80 (-571.55)	374.16	1980.90	-3025.95	0.004474	0.004587	5.29
3	3.49	349.78 (634.25)	368.45	1622.02	2792.14	0.004474	0.004361	4.40
4	4.96	670.30 (842.03)	363.10	1109.11	2572.03	0.004587	0.004247	3.05
5	6.58	838.29 (851.79)	357.21	995.05	2372.72	0.004247	0.004247	2.79
6	7.98	831.77 (851.79)	352.11	976.96	2363.36	0.004247	0.004247	2.77
7	9.59	657.09 (827.54)	346.21	1067.01	2550.48	0.004587	0.004247	3.08
8	11.06	342.89 (618.39)	340.84	1506.01	2732.33	0.004474	0.004361	4.42
9	12.63	-151.99 (-538.88)	335.16	1835.30	-2950.91	0.004474	0.004587	5.48
10	14.08	-761.24 (-807.99)	329.87	1130.11	-2768.13	0.004247	0.005039	3.43

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	495.66	491.40	4061.89	4312.69	0.000226
2	1.93	387.69	490.63	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	272.48	489.80	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	164.49	489.03	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	43.22	488.17	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-52.54	487.43	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-163.26	486.58	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-263.88	485.80	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-370.58	484.98	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-469.76	484.21	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-795.40 (-807.99)	697.21	2155.10	-2497.53	0.003041	0.005039	3.09
2	1.53	-456.02 (-731.65)	675.09	2080.97	-2255.31	0.003267	0.004247	3.08
3	2.41	-203.61 (-394.53)	652.96	4788.54	-2893.33	0.003267	0.004247	7.33
4	3.28	-41.87 (-148.77)	630.84	10413.62	-2455.77	0.003041	0.004247	16.51
5	4.16	31.76 (37.44)	608.72	14819.61	911.54	0.003041	0.004247	24.35
6	5.14	15.25 (37.44)	584.14	14797.59	948.49	0.003041	0.004247	25.33
7	6.02	-84.12 (-215.57)	562.02	7736.74	-2967.49	0.003041	0.004247	13.77
8	6.89	-259.92 (-460.44)	539.90	2954.44	-2519.63	0.003380	0.004247	5.47
9	7.77	-505.88 (-766.55)	517.78	1322.74	-1958.27	0.003154	0.004247	2.55
10	8.65	-807.99 (-807.99)	495.66	1434.81	-2338.92	0.003041	0.005378	2.89

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	430.55	485.41	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	336.54	482.23	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	233.12	479.05	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	130.53	475.88	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	32.46	432.10	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-71.17	428.56	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-160.50	465.99	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-244.84	462.81	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-318.29	459.63	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-365.92	456.45	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-751.74 (-761.24)	671.31	2216.89	-2513.90	0.003041	0.005039	3.30
2	1.53	-436.94 (-691.33)	649.18	2131.92	-2270.32	0.003267	0.004247	3.28
3	2.41	-205.84 (-381.66)	627.06	4741.13	-2885.66	0.003267	0.004247	7.56
4	3.28	-59.05 (-156.52)	604.94	9911.43	-2564.48	0.003041	0.004247	16.38
5	4.16	5.59 (9.60)	582.82	15213.53	250.60	0.003041	0.004247	26.10
6	5.14	-13.79 (-69.37)	558.24	13388.41	-1663.81	0.003041	0.004247	23.98
7	6.02	-108.45 (-229.96)	536.12	7100.29	-3045.59	0.003041	0.004247	13.24

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

8	6.89	-270.92 (-452.33)	514.00	2816.61	-2478.70	0.003380	0.004247	5.48
9	7.77	-492.60 (-722.79)	491.88	1336.22	-1963.50	0.003154	0.004247	2.72
10	8.65	-761.24 (-761.24)	469.76	1445.80	-2342.91	0.003041	0.005378	3.08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-407.40	481.69	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-310.61	478.51	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-214.68	475.33	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-119.02	472.15	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-27.68	428.37	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	67.86	465.44	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	148.36	462.27	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	221.51	459.09	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	281.06	455.91	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	329.87	452.73	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	818.61 (818.61)	473.86	1463.42	2528.14	0.003607	0.003041	3.09
2	1.94	17.07 (473.58)	468.08	3138.87	3175.75	0.003041	0.003380	6.71
3	3.52	-455.60 (-677.22)	461.83	1717.68	-2518.78	0.003041	0.003267	3.72
4	5.00	-661.01 (-744.88)	455.98	1354.37	-2212.49	0.003041	0.003041	2.97
5	6.48	-736.87 (-744.88)	450.12	1328.04	-2197.71	0.003041	0.003041	2.95
6	8.07	-734.50 (-744.88)	443.88	1300.35	-2182.15	0.003041	0.003041	2.93
7	9.55	-656.28 (-744.88)	438.02	1274.73	-2167.76	0.003041	0.003041	2.91
8	11.03	-454.67 (-685.00)	432.17	1519.00	-2407.68	0.003041	0.003267	3.51
9	12.61	2.31 (463.99)	425.92	2746.57	2992.09	0.003041	0.003380	6.45
10	14.08	774.23 (818.61)	420.14	1231.64	2399.77	0.003607	0.003041	2.93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-685.07	476.50	7844.42	4697.69	0.000339
2	1.94	-402.56	475.66	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-195.43	474.75	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-81.65	473.90	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-18.99	473.05	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	28.32	472.14	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	90.56	471.29	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	203.11	470.44	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	407.13	469.53	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	659.44	468.69	7844.42	4686.38	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-820.19 (-820.19)	394.68	1396.66	-2902.44	0.004247	0.005039	3.54
2	1.93	-178.91 (-583.72)	389.38	2038.20	-3055.47	0.004474	0.004587	5.23
3	3.49	337.77 (622.31)	383.67	1767.74	2867.26	0.004474	0.004361	4.61
4	4.96	658.39 (830.19)	378.32	1191.25	2614.07	0.004587	0.004247	3.15
5	6.58	826.48 (840.02)	372.43	1068.91	2410.91	0.004247	0.004247	2.87
6	7.98	820.05 (840.02)	367.33	1049.98	2401.12	0.004247	0.004247	2.86
7	9.59	645.47 (815.85)	361.43	1148.31	2592.09	0.004587	0.004247	3.18
8	11.06	331.37 (606.80)	356.06	1645.50	2804.24	0.004474	0.004361	4.62
9	12.63	-163.42 (-550.24)	350.38	1900.42	-2984.47	0.004474	0.004587	5.42
10	14.08	-772.57 (-820.19)	345.09	1173.97	-2790.23	0.004247	0.005039	3.40

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	495.72	493.61	4061.89	4315.88	0.000226
2	1.93	387.75	492.84	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	272.55	492.01	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	164.56	491.23	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	43.28	490.38	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-52.48	489.64	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-163.20	488.78	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-263.82	488.01	0.00	0.00	0.000226

Relazione di calcolo monolite

9	12.63	-370.52	487.18	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-469.70	486.42	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-818.61 (-820.19)	697.27	2113.99	-2486.65	0.003041	0.005039	3.03
2	1.53	-455.61 (-748.42)	675.15	2012.02	-2230.39	0.003267	0.004247	2.98
3	2.41	-189.31 (-389.63)	653.03	4871.78	-2906.78	0.003267	0.004247	7.46
4	3.28	-20.87 (-131.59)	630.91	11057.18	-2306.25	0.003041	0.004247	17.53
5	4.16	54.38 (59.77)	608.79	14513.61	1424.96	0.003041	0.004247	23.84
6	5.14	35.63 (59.77)	584.21	14479.93	1481.47	0.003041	0.004247	24.79
7	6.02	-68.41 (-205.04)	562.09	8023.89	-2926.92	0.003041	0.004247	14.28
8	6.89	-251.06 (-458.87)	539.97	2970.50	-2524.40	0.003380	0.004247	5.50
9	7.77	-506.20 (-776.56)	517.85	1299.96	-1949.41	0.003154	0.004247	2.51
10	8.65	-820.19 (-820.19)	495.72	1407.72	-2329.10	0.003041	0.005378	2.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	463.97	485.42	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	357.52	482.24	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	244.60	479.06	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	135.19	475.88	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	32.40	432.11	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-74.88	428.57	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-166.82	466.00	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-253.74	462.82	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-330.11	459.64	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-381.14	456.46	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-774.23 (-774.23)	671.24	2168.37	-2501.05	0.003041	0.005039	3.23
2	1.53	-435.82 (-706.71)	649.12	2068.03	-2251.50	0.003267	0.004247	3.19
3	2.41	-191.67 (-376.24)	627.00	4833.96	-2900.67	0.003267	0.004247	7.71
4	3.28	-38.76 (-139.67)	604.88	10523.97	-2430.13	0.003041	0.004247	17.40
5	4.16	27.22 (30.90)	582.76	14892.25	789.65	0.003041	0.004247	25.55
6	5.14	5.58 (30.90)	558.18	14872.19	823.31	0.003041	0.004247	26.64
7	6.02	-93.50 (-219.81)	536.06	7365.10	-3020.00	0.003041	0.004247	13.74
8	6.89	-262.28 (-450.31)	513.94	2835.26	-2484.23	0.003380	0.004247	5.52
9	7.77	-492.29 (-731.57)	491.82	1314.28	-1954.98	0.003154	0.004247	2.67
10	8.65	-772.57 (-774.23)	469.70	1414.47	-2331.55	0.003041	0.005378	3.01

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-441.22	481.68	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-330.75	478.50	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-225.35	475.32	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-123.22	472.14	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-27.46	428.37	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	71.42	424.83	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	154.22	462.26	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	229.58	459.08	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	292.16	455.90	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	345.09	452.72	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	788.78 (788.78)	441.37	1392.74	2488.99	0.003607	0.003041	3.16
2	1.94	-2.53 (-452.14)	435.59	3215.61	-3337.79	0.003041	0.003380	7.38
3	3.52	-467.47 (-685.21)	429.34	1503.02	-2398.75	0.003041	0.003267	3.50
4	5.00	-669.67 (-755.91)	423.49	1186.77	-2118.36	0.003041	0.003041	2.80

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5	6.48	-746.19 (-755.91)	417.63	1162.98	-2104.99	0.003041	0.003041	2.78
6	8.07	-748.00 (-755.91)	411.38	1137.93	-2090.92	0.003041	0.003041	2.77
7	9.55	-675.44 (-755.91)	405.53	1114.75	-2077.90	0.003041	0.003041	2.75
8	11.03	-478.79 (-706.56)	399.67	1289.27	-2279.22	0.003041	0.003267	3.23
9	12.61	-22.14 (-487.08)	393.43	2368.87	-2932.79	0.003041	0.003380	6.02
10	14.08	759.60 (788.78)	387.65	1159.84	2360.01	0.003607	0.003041	2.99

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-677.49	471.78	7844.42	4690.85	0.000339
2	1.94	-396.48	470.94	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-192.00	470.03	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-80.92	469.18	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-20.69	468.33	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	24.81	467.42	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	86.66	466.57	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	200.85	465.72	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	410.01	464.81	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	670.61	463.97	7844.42	4679.54	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-823.86 (-823.86)	384.09	1339.80	-2873.79	0.004247	0.005039	3.49
2	1.93	-186.67 (-592.65)	378.80	1911.03	-2989.94	0.004474	0.004587	5.05
3	3.49	338.27 (632.66)	373.09	1657.30	2810.33	0.004474	0.004361	4.44
4	4.96	674.67 (856.20)	367.74	1103.45	2569.13	0.004587	0.004247	3.00
5	6.58	859.48 (879.96)	361.85	970.48	2360.01	0.004247	0.004247	2.68
6	7.98	864.36 (879.96)	356.75	953.16	2351.05	0.004247	0.004247	2.67
7	9.59	690.12 (864.69)	350.85	1026.42	2529.70	0.004587	0.004247	2.93
8	11.06	362.34 (650.11)	345.48	1431.64	2693.99	0.004474	0.004361	4.14
9	12.63	-150.78 (-549.80)	339.80	1818.38	-2942.19	0.004474	0.004587	5.35
10	14.08	-776.77 (-823.86)	334.51	1122.34	-2764.21	0.004247	0.005039	3.36

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	488.12	492.07	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	388.87	491.30	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	281.98	490.48	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	173.88	489.70	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	55.01	488.85	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-48.05	488.11	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-167.22	487.25	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-275.65	486.47	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-382.20	485.65	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-481.23	484.88	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-788.78 (-823.86)	689.67	2070.18	-2473.00	0.003041	0.005039	3.00
2	1.53	-449.87 (-724.69)	667.55	2076.18	-2253.90	0.003267	0.004247	3.11
3	2.41	-198.55 (-388.22)	645.42	4818.26	-2898.13	0.003267	0.004247	7.47
4	3.28	-38.34 (-143.62)	623.30	10535.26	-2427.51	0.003041	0.004247	16.90
5	4.16	33.37 (38.33)	601.18	14800.47	943.66	0.003041	0.004247	24.62
6	5.14	14.24 (38.33)	576.60	14777.41	982.35	0.003041	0.004247	25.63
7	6.02	-88.06 (-222.55)	554.48	7482.99	-3003.34	0.003041	0.004247	13.50
8	6.89	-267.38 (-471.50)	532.36	2789.63	-2470.68	0.003380	0.004247	5.24
9	7.77	-517.41 (-782.08)	510.24	1262.28	-1934.77	0.003154	0.004247	2.47
10	8.65	-823.86 (-823.86)	488.12	1372.35	-2316.28	0.003041	0.005378	2.81

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	430.43	484.33	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	335.56	481.15	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	231.58	477.97	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	128.55	474.79	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	30.03	431.01	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite

6	5.14	-74.21	427.48	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-164.21	464.90	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-249.22	461.73	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-323.17	458.55	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-370.85	455.37	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-759.60 (-776.77)	682.78	2207.53	-2511.42	0.003041	0.005039	3.23
2	1.53	-443.40 (-699.11)	660.66	2150.65	-2275.83	0.003267	0.004247	3.26
3	2.41	-210.84 (-387.96)	638.54	4752.46	-2887.49	0.003267	0.004247	7.44
4	3.28	-62.82 (-161.16)	616.42	9854.15	-2576.41	0.003041	0.004247	15.99
5	4.16	2.42 (6.44)	594.30	15264.31	165.40	0.003041	0.004247	25.68
6	5.14	-17.36 (-73.87)	569.72	13224.80	-1714.65	0.003041	0.004247	23.21
7	6.02	-113.51 (-237.02)	547.60	7031.55	-3043.53	0.003041	0.004247	12.84
8	6.89	-278.63 (-463.10)	525.47	2810.46	-2476.87	0.003380	0.004247	5.35
9	7.77	-504.03 (-738.07)	503.35	1340.12	-1965.02	0.003154	0.004247	2.66
10	8.65	-776.77 (-776.77)	481.23	1453.16	-2345.57	0.003041	0.005378	3.02

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-408.97	483.34	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-312.23	480.16	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-216.27	476.98	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-120.08	473.80	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-27.84	430.02	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	69.00	467.09	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	150.80	463.91	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	225.24	460.74	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	285.75	457.56	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	334.51	454.38	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	812.01 (812.01)	474.59	1484.39	2539.75	0.003607	0.003041	3.13
2	1.94	18.31 (471.13)	468.81	3178.61	3194.36	0.003041	0.003380	6.78
3	3.52	-451.73 (-673.24)	462.57	1738.66	-2530.51	0.003041	0.003267	3.76
4	5.00	-658.37 (-747.62)	456.71	1350.13	-2210.11	0.003041	0.003041	2.96
5	6.48	-737.50 (-747.62)	450.85	1323.96	-2195.41	0.003041	0.003041	2.94
6	8.07	-739.37 (-747.62)	444.61	1296.42	-2179.94	0.003041	0.003041	2.92
7	9.55	-664.35 (-747.62)	438.75	1270.95	-2165.64	0.003041	0.003041	2.90
8	11.03	-463.43 (-694.85)	432.90	1489.87	-2391.39	0.003041	0.003267	3.44
9	12.61	-1.88 (-469.78)	426.65	2906.34	-3200.10	0.003041	0.003380	6.81
10	14.08	782.07 (812.01)	420.87	1248.72	2409.24	0.003607	0.003041	2.97

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-677.68	476.61	7844.42	4697.84	0.000339
2	1.94	-399.32	475.77	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-195.33	474.86	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-83.37	474.01	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-21.60	473.16	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	25.75	472.25	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	89.09	471.40	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	204.07	470.55	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	412.61	469.64	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	670.69	468.80	7844.42	4686.53	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-836.00 (-836.00)	399.23	1382.69	-2895.40	0.004247	0.005039	3.46

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

2	1.93	-198.73 (-604.77)	393.93	1966.03	-3018.28	0.004474	0.004587	4.99
3	3.49	326.30 (620.75)	388.23	1805.34	2886.64	0.004474	0.004361	4.65
4	4.96	662.78 (844.38)	382.88	1183.54	2610.12	0.004587	0.004247	3.09
5	6.58	847.69 (868.21)	376.99	1040.47	2396.21	0.004247	0.004247	2.76
6	7.98	852.65 (868.21)	371.88	1022.37	2386.85	0.004247	0.004247	2.75
7	9.59	678.50 (853.01)	365.98	1101.94	2568.35	0.004587	0.004247	3.01
8	11.06	350.81 (638.52)	360.62	1558.38	2759.33	0.004474	0.004361	4.32
9	12.63	-162.22 (-561.18)	354.93	1881.39	-2974.66	0.004474	0.004587	5.30
10	14.08	-788.13 (-836.00)	349.64	1165.10	-2785.76	0.004247	0.005039	3.33

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	488.18	494.27	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	388.93	493.50	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	282.04	492.67	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	173.94	491.89	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	55.07	491.04	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-47.99	490.30	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-167.16	489.45	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-275.59	488.67	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-382.14	487.84	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-481.18	487.08	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-812.01 (-836.00)	689.72	2027.15	-2457.07	0.003041	0.005039	2.94
2	1.53	-449.47 (-741.49)	667.60	2006.04	-2228.05	0.003267	0.004247	3.00
3	2.41	-184.26 (-383.33)	645.48	4903.30	-2911.88	0.003267	0.004247	7.60
4	3.28	-17.36 (-126.45)	623.36	11202.49	-2272.49	0.003041	0.004247	17.97
5	4.16	55.98 (60.64)	601.24	14491.72	1461.68	0.003041	0.004247	24.10
6	5.14	34.60 (60.64)	576.66	14456.78	1520.31	0.003041	0.004247	25.07
7	6.02	-72.37 (-212.03)	554.54	7754.69	-2964.96	0.003041	0.004247	13.98
8	6.89	-258.54 (-469.92)	532.42	2804.19	-2475.01	0.003380	0.004247	5.27
9	7.77	-517.72 (-792.04)	510.30	1241.29	-1926.62	0.003154	0.004247	2.43
10	8.65	-836.00 (-836.00)	488.18	1347.27	-2307.19	0.003041	0.005378	2.76

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	463.87	484.34	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	356.55	481.16	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	243.06	477.98	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	133.21	474.80	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	29.97	431.02	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-77.93	427.49	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-170.52	464.91	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-258.10	461.73	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-334.95	458.55	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-386.01	455.38	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-782.07 (-788.13)	682.72	2166.01	-2500.43	0.003041	0.005039	3.17
2	1.53	-442.24 (-714.48)	660.60	2086.83	-2257.04	0.003267	0.004247	3.16
3	2.41	-196.64 (-382.50)	638.48	4844.77	-2902.42	0.003267	0.004247	7.59
4	3.28	-42.50 (-144.28)	616.36	10452.42	-2446.75	0.003041	0.004247	16.96
5	4.16	24.08 (27.76)	594.24	14946.66	698.36	0.003041	0.004247	25.15
6	5.14	2.03 (27.76)	569.66	14929.21	727.64	0.003041	0.004247	26.21
7	6.02	-98.57 (-226.91)	547.54	7307.16	-3028.18	0.003041	0.004247	13.35
8	6.89	-270.05 (-461.18)	525.42	2827.68	-2481.98	0.003380	0.004247	5.38
9	7.77	-503.82 (-746.88)	503.30	1318.49	-1956.61	0.003154	0.004247	2.62
10	8.65	-788.13 (-788.13)	481.18	1426.04	-2335.75	0.003041	0.005378	2.96

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-442.80	483.33	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-332.40	480.15	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite

3	2.41	-226.94	476.97	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-124.27	473.79	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-27.60	430.02	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	72.57	426.48	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	156.70	463.91	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	233.38	460.73	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	296.78	457.55	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	349.64	454.37	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	781.01 (781.01)	441.22	1412.21	2499.78	0.003607	0.003041	3.20
2	1.94	1.66 (445.49)	435.44	3074.72	3145.72	0.003041	0.003380	7.06
3	3.52	-458.74 (-675.63)	429.19	1535.23	-2416.76	0.003041	0.003267	3.58
4	5.00	-661.63 (-753.39)	423.34	1191.96	-2121.27	0.003041	0.003041	2.82
5	6.48	-741.33 (-753.39)	417.48	1168.02	-2107.82	0.003041	0.003041	2.80
6	8.07	-747.34 (-753.39)	411.24	1142.82	-2093.67	0.003041	0.003041	2.78
7	9.55	-678.03 (-753.39)	405.38	1119.50	-2080.57	0.003041	0.003041	2.76
8	11.03	-482.59 (-710.66)	399.53	1277.73	-2272.76	0.003041	0.003267	3.20
9	12.61	-23.32 (-492.19)	393.28	2322.92	-2907.16	0.003041	0.003380	5.91
10	14.08	766.19 (781.01)	387.50	1175.13	2368.48	0.003607	0.003041	3.03

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-666.31	471.76	7844.42	4690.82	0.000339
2	1.94	-391.39	470.92	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-191.26	470.01	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-82.50	469.16	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-23.28	468.31	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	22.26	467.40	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	85.05	466.55	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	201.11	465.70	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	413.47	464.79	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	677.94	463.95	7844.42	4679.50	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-808.43 (-808.43)	378.95	1349.33	-2878.59	0.004247	0.005039	3.56
2	1.93	-187.92 (-581.84)	373.65	1924.55	-2996.90	0.004474	0.004587	5.15
3	3.49	318.82 (600.98)	367.94	1749.75	2857.99	0.004474	0.004361	4.76
4	4.96	641.71 (819.13)	362.59	1147.14	2591.49	0.004587	0.004247	3.16
5	6.58	826.96 (852.82)	356.70	991.70	2370.98	0.004247	0.004247	2.78
6	7.98	843.21 (852.82)	351.60	973.66	2361.65	0.004247	0.004247	2.77
7	9.59	685.80 (850.59)	345.70	1028.57	2530.80	0.004587	0.004247	2.98
8	11.06	373.94 (651.79)	340.33	1397.50	2676.39	0.004474	0.004361	4.11
9	12.63	-130.80 (-528.53)	334.65	1884.44	-2976.23	0.004474	0.004587	5.63
10	14.08	-760.70 (-808.43)	329.36	1127.15	-2766.64	0.004247	0.005039	3.42

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	476.71	491.32	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	377.32	490.56	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	270.28	489.73	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	169.94	488.95	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	59.49	488.10	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-36.27	487.36	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-157.84	486.50	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-266.13	485.73	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-380.97	484.90	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-488.71	484.13	4061.89	4302.17	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-781.01 (-808.43)	678.25	2076.86	-2475.47	0.003041	0.005039	3.06
2	1.53	-443.29 (-716.76)	656.13	2058.23	-2248.43	0.003267	0.004247	3.14
3	2.41	-193.46 (-381.80)	634.01	4810.51	-2896.88	0.003267	0.004247	7.59
4	3.28	-34.48 (-138.88)	611.89	10614.32	-2409.14	0.003041	0.004247	17.35
5	4.16	36.61 (41.55)	589.77	14743.81	1038.72	0.003041	0.004247	25.00
6	5.14	17.83 (41.55)	565.19	14718.02	1081.99	0.003041	0.004247	26.04
7	6.02	-83.02 (-215.58)	543.07	7543.92	-2994.74	0.003041	0.004247	13.89
8	6.89	-259.79 (-460.96)	520.95	2793.50	-2471.83	0.003380	0.004247	5.36
9	7.77	-506.24 (-767.15)	498.83	1256.63	-1932.58	0.003154	0.004247	2.52
10	8.65	-808.43 (-808.43)	476.71	1364.08	-2313.29	0.003041	0.005378	2.86

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	429.42	482.69	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	333.91	479.51	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	229.96	476.33	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	127.47	473.15	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	29.85	429.37	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-73.13	425.84	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-161.86	463.26	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-245.63	460.08	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-318.57	456.91	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-365.80	453.73	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-766.19 (-766.19)	690.26	2279.78	-2530.55	0.003041	0.005039	3.30
2	1.53	-449.33 (-705.70)	668.14	2156.26	-2277.48	0.003267	0.004247	3.23
3	2.41	-215.84 (-394.09)	646.02	4726.50	-2883.29	0.003267	0.004247	7.32
4	3.28	-66.42 (-166.29)	623.90	9748.60	-2598.39	0.003041	0.004247	15.63
5	4.16	0.65 (5.38)	601.78	15281.41	136.70	0.003041	0.004247	25.39
6	5.14	-16.53 (-70.55)	577.20	13449.15	-1643.76	0.003041	0.004247	23.30
7	6.02	-109.73 (-230.16)	555.08	7304.06	-3028.62	0.003041	0.004247	13.16
8	6.89	-271.25 (-452.03)	532.96	2979.44	-2527.05	0.003380	0.004247	5.59
9	7.77	-492.44 (-722.34)	510.83	1408.42	-1991.55	0.003154	0.004247	2.76
10	8.65	-760.70 (-766.19)	488.71	1509.05	-2365.84	0.003041	0.005378	3.09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-409.67	484.41	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-313.03	481.23	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-217.64	478.06	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-121.94	474.88	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-30.20	431.10	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	65.96	468.17	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	147.04	464.99	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	220.73	461.81	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	280.70	458.63	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	329.36	455.45	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	804.29 (804.29)	474.49	1505.10	2551.22	0.003607	0.003041	3.17
2	1.94	22.53 (469.58)	468.71	3197.01	3202.98	0.003041	0.003380	6.82
3	3.52	-442.98 (-663.64)	462.46	1779.20	-2553.18	0.003041	0.003267	3.85
4	5.00	-650.31 (-745.09)	456.61	1356.65	-2213.77	0.003041	0.003041	2.97
5	6.48	-732.63 (-745.09)	450.75	1330.30	-2198.97	0.003041	0.003041	2.95
6	8.07	-738.71 (-745.09)	444.51	1302.58	-2183.40	0.003041	0.003041	2.93
7	9.55	-666.93 (-745.09)	438.65	1276.94	-2169.00	0.003041	0.003041	2.91
8	11.03	-467.23 (-698.95)	432.80	1475.97	-2383.62	0.003041	0.003267	3.41
9	12.61	-3.06 (-474.89)	426.55	2853.08	-3176.38	0.003041	0.003380	6.69
10	14.08	788.66 (804.29)	420.77	1265.19	2418.36	0.003607	0.003041	3.01

Verifiche taglio

Relazione di calcolo monolite

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-666.50	476.59	7844.42	4697.82	0.000339
2	1.94	-394.23	475.75	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-194.59	474.85	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-84.95	473.99	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-24.19	473.14	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	23.19	472.24	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	87.47	471.38	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	204.34	470.53	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	416.07	469.62	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	678.02	468.78	7844.42	4686.51	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-820.57 (-820.57)	394.09	1393.05	-2900.62	0.004247	0.005039	3.53
2	1.93	-199.99 (-593.96)	388.79	1980.56	-3025.77	0.004474	0.004587	5.09
3	3.49	306.85 (589.07)	383.08	1913.47	2942.38	0.004474	0.004361	4.99
4	4.96	629.83 (807.30)	377.73	1233.15	2635.52	0.004587	0.004247	3.26
5	6.58	815.16 (841.08)	371.84	1064.97	2408.88	0.004247	0.004247	2.86
6	7.98	831.49 (841.08)	366.74	1046.10	2399.12	0.004247	0.004247	2.85
7	9.59	674.18 (838.91)	360.84	1105.50	2570.18	0.004587	0.004247	3.06
8	11.06	362.41 (640.19)	355.47	1521.64	2740.39	0.004474	0.004361	4.28
9	12.63	-142.24 (-539.92)	349.79	1950.07	-3010.06	0.004474	0.004587	5.58
10	14.08	-772.06 (-820.57)	344.50	1170.74	-2788.60	0.004247	0.005039	3.40

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	476.76	493.52	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	377.37	492.75	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	270.33	491.92	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	169.99	491.15	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	59.54	490.30	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-36.21	489.56	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-157.78	488.70	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-266.08	487.92	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-380.91	487.10	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-488.66	486.33	4061.89	4305.34	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-804.29 (-820.57)	678.31	2032.83	-2459.17	0.003041	0.005039	3.00
2	1.53	-442.91 (-733.59)	656.19	1985.94	-2220.20	0.003267	0.004247	3.03
3	2.41	-179.16 (-376.91)	634.07	4896.75	-2910.82	0.003267	0.004247	7.72
4	3.28	-13.48 (-121.70)	611.95	11303.38	-2247.97	0.003041	0.004247	18.47
5	4.16	59.24 (63.88)	589.83	14431.32	1563.03	0.003041	0.004247	24.47
6	5.14	38.21 (63.88)	565.25	14393.37	1626.71	0.003041	0.004247	25.46
7	6.02	-67.32 (-205.05)	543.13	7826.50	-2954.81	0.003041	0.004247	14.41
8	6.89	-250.93 (-459.38)	521.00	2808.47	-2476.28	0.003380	0.004247	5.39
9	7.77	-506.55 (-777.11)	498.88	1235.36	-1924.32	0.003154	0.004247	2.48
10	8.65	-820.57 (-820.57)	476.76	1338.71	-2304.09	0.003041	0.005378	2.81

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	462.91	482.70	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	354.92	479.52	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	241.46	476.34	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	132.14	473.16	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	29.79	429.38	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-76.85	425.85	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-168.18	463.27	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-254.51	460.09	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-330.36	456.91	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-380.98	453.74	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-788.66 (-788.66)	690.20	2195.00	-2508.10	0.003041	0.005039	3.18
2	1.53	-448.12 (-721.07)	668.08	2092.83	-2258.81	0.003267	0.004247	3.13
3	2.41	-201.61 (-388.56)	645.96	4817.97	-2898.08	0.003267	0.004247	7.46
4	3.28	-46.10 (-149.38)	623.84	10333.36	-2474.41	0.003041	0.004247	16.56
5	4.16	22.29 (26.69)	601.72	14967.25	663.81	0.003041	0.004247	24.87
6	5.14	2.83 (26.69)	577.14	14950.86	691.32	0.003041	0.004247	25.91
7	6.02	-94.81 (-220.06)	555.02	7550.63	-2993.79	0.003041	0.004247	13.60
8	6.89	-262.68 (-450.11)	532.90	2998.59	-2532.74	0.003380	0.004247	5.63
9	7.77	-492.23 (-731.16)	510.78	1384.87	-1982.40	0.003154	0.004247	2.71
10	8.65	-772.06 (-788.66)	488.66	1453.39	-2345.66	0.003041	0.005378	2.97

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-443.56	484.40	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-333.27	481.23	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-228.26	478.05	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-126.11	474.87	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-29.96	431.09	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	69.53	427.56	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	152.93	464.98	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	228.86	461.80	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	291.74	458.62	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	344.50	455.45	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 57 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	769.38 (769.38)	443.02	1452.14	2521.89	0.003607	0.003041	3.28
2	1.94	10.31 (443.64)	437.24	3122.32	3168.01	0.003041	0.003380	7.14
3	3.52	-440.48 (-653.86)	431.00	1626.75	-2467.93	0.003041	0.003267	3.77
4	5.00	-641.11 (-734.51)	425.14	1245.07	-2151.10	0.003041	0.003041	2.93
5	6.48	-721.57 (-734.74)	419.28	1219.28	-2136.61	0.003041	0.003041	2.91
6	8.07	-729.47 (-734.74)	413.04	1192.73	-2121.70	0.003041	0.003041	2.89
7	9.55	-662.28 (-734.74)	407.18	1168.18	-2107.91	0.003041	0.003041	2.87
8	11.03	-469.93 (-694.82)	401.33	1329.46	-2301.69	0.003041	0.003267	3.31
9	12.61	-16.98 (-479.38)	395.08	2458.05	-2982.53	0.003041	0.003380	6.22
10	14.08	761.24 (769.38)	389.30	1207.51	2386.41	0.003607	0.003041	3.10

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-647.89	472.02	7844.42	4691.19	0.000339
2	1.94	-382.12	471.18	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-188.17	470.27	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-82.37	469.42	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-24.30	468.57	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	20.94	467.66	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	83.41	466.81	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	198.31	465.96	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	407.76	465.05	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	667.94	464.21	7844.42	4679.88	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 57 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-792.97 (-792.97)	378.77	1383.11	-2895.61	0.004247	0.005039	3.65
2	1.93	-197.29 (-576.81)	373.47	1948.36	-3009.17	0.004474	0.004587	5.22
3	3.49	293.68 (569.19)	367.76	1894.95	2932.84	0.004474	0.004361	5.15
4	4.96	612.32 (790.33)	362.41	1201.00	2619.06	0.004587	0.004247	3.31
5	6.58	804.32 (833.67)	356.53	1020.29	2385.77	0.004247	0.004247	2.86
6	7.98	824.64 (833.67)	351.42	1001.61	2376.11	0.004247	0.004247	2.85
7	9.59	670.96 (831.34)	345.52	1058.14	2545.93	0.004587	0.004247	3.06
8	11.06	366.50 (638.24)	340.16	1437.35	2696.94	0.004474	0.004361	4.23
9	12.63	-127.77 (-517.59)	334.47	1942.61	-3006.21	0.004474	0.004587	5.81

Relazione di calcolo monolite

10	14.08	-745.41 (-792.97)	329.18	1154.15	-2780.24	0.004247	0.005039	3.51
----	-------	-------------------	--------	---------	----------	----------	----------	------

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	457.93	491.30	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	363.53	490.53	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	263.90	489.70	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	170.51	488.93	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	65.27	488.07	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-36.24	487.33	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-153.62	486.48	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-260.29	485.70	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-373.40	484.88	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-478.53	484.11	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 57 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _{ti}	M _{ti}	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-769.38 (-792.97)	659.47	2050.66	-2465.77	0.003041	0.005039	3.11
2	1.53	-431.71 (-704.52)	637.35	2020.86	-2233.84	0.003267	0.004247	3.17
3	2.41	-182.91 (-370.18)	615.23	4816.01	-2897.77	0.003267	0.004247	7.83
4	3.28	-25.08 (-128.67)	593.11	10851.47	-2354.04	0.003041	0.004247	18.30
5	4.16	45.37 (50.27)	570.99	14596.98	1285.08	0.003041	0.004247	25.56
6	5.14	26.85 (50.27)	546.41	14564.32	1339.88	0.003041	0.004247	26.65
7	6.02	-72.82 (-203.81)	524.29	7661.16	-2978.17	0.003041	0.004247	14.61
8	6.89	-247.73 (-446.90)	502.17	2769.50	-2464.70	0.003380	0.004247	5.52
9	7.77	-492.14 (-751.28)	480.05	1227.69	-1921.34	0.003154	0.004247	2.56
10	8.65	-792.97 (-792.97)	457.93	1328.42	-2300.36	0.003041	0.005378	2.90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	430.32	479.99	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	333.11	476.81	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	228.65	473.63	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	126.48	470.45	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	29.68	426.67	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-72.15	423.14	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-159.94	460.57	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-243.20	457.39	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-316.40	454.21	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-365.04	451.03	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 57 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _{ti}	M _{ti}	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-761.24 (-761.24)	680.08	2254.86	-2523.95	0.003041	0.005039	3.32
2	1.53	-443.09 (-699.61)	657.96	2136.37	-2271.63	0.003267	0.004247	3.25
3	2.41	-209.94 (-387.92)	635.83	4725.79	-2883.18	0.003267	0.004247	7.43
4	3.28	-60.80 (-160.73)	613.71	9844.78	-2578.36	0.003041	0.004247	16.04
5	4.16	6.48 (11.44)	591.59	15187.80	293.76	0.003041	0.004247	25.67
6	5.14	-9.59 (-62.10)	567.01	13837.71	-1515.48	0.003041	0.004247	24.40
7	6.02	-100.95 (-219.17)	544.89	7471.12	-3005.02	0.003041	0.004247	13.71
8	6.89	-259.98 (-438.10)	522.77	3035.24	-2543.62	0.003380	0.004247	5.81
9	7.77	-478.44 (-706.08)	500.65	1413.52	-1993.53	0.003154	0.004247	2.82
10	8.65	-745.41 (-761.24)	478.53	1480.77	-2355.58	0.003041	0.005378	3.09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-412.43	482.95	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-313.22	479.77	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-217.32	476.59	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-122.01	473.41	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-31.03	429.64	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	64.11	466.70	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	144.34	463.53	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	217.49	460.35	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	277.95	457.17	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	329.18	453.99	0.00	0.00	0.000113

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 58 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	793.58 (793.58)	477.48	1549.93	2576.04	0.003607	0.003041	3.25
2	1.94	32.01 (468.69)	471.70	3247.19	3226.47	0.003041	0.003380	6.88
3	3.52	-424.09 (-641.40)	465.45	1903.04	-2622.43	0.003041	0.003267	4.09
4	5.00	-629.34 (-725.64)	459.59	1427.24	-2253.42	0.003041	0.003041	3.11
5	6.48	-712.53 (-726.11)	453.74	1397.81	-2236.89	0.003041	0.003041	3.08
6	8.07	-720.52 (-726.11)	447.49	1368.38	-2220.36	0.003041	0.003041	3.06
7	9.55	-650.78 (-726.11)	441.64	1341.18	-2205.09	0.003041	0.003041	3.04
8	11.03	-454.02 (-682.69)	435.78	1546.84	-2423.25	0.003041	0.003267	3.55
9	12.61	3.99 (469.44)	429.54	2731.13	2984.86	0.003041	0.003380	6.36
10	14.08	784.49 (793.58)	423.76	1302.33	2438.92	0.003607	0.003041	3.07

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-648.09	477.03	7844.42	4698.45	0.000339
2	1.94	-385.08	476.19	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-191.63	475.28	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-84.92	474.43	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-25.26	473.58	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	21.90	472.67	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	85.92	471.82	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	201.64	470.97	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	410.45	470.06	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	668.01	469.22	7844.42	4687.14	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 58 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-805.69 (-805.69)	394.92	1431.20	-2919.84	0.004247	0.005039	3.62
2	1.93	-209.91 (-589.50)	389.62	2009.76	-3040.82	0.004474	0.004587	5.16
3	3.49	281.16 (556.74)	383.91	2092.70	3034.78	0.004474	0.004361	5.45
4	4.96	599.89 (777.97)	378.56	1298.80	2669.12	0.004587	0.004247	3.43
5	6.58	792.00 (821.41)	372.68	1101.47	2427.76	0.004247	0.004247	2.96
6	7.98	812.41 (821.41)	367.57	1081.84	2417.60	0.004247	0.004247	2.94
7	9.59	658.84 (819.15)	361.67	1143.33	2589.54	0.004587	0.004247	3.16
8	11.06	354.48 (626.15)	356.30	1575.06	2767.93	0.004474	0.004361	4.42
9	12.63	-139.69 (-529.45)	350.62	2015.79	-3043.93	0.004474	0.004587	5.75
10	14.08	-757.24 (-805.69)	345.33	1201.99	-2804.35	0.004247	0.005039	3.48

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	457.99	493.64	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	363.60	492.87	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	263.97	492.05	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	170.57	491.27	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	65.33	490.42	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-36.18	489.68	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-153.55	488.82	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-260.22	488.04	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-373.33	487.22	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-478.46	486.45	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 58 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-793.58 (-805.69)	659.54	2004.51	-2448.69	0.003041	0.005039	3.04
2	1.53	-431.44 (-722.08)	637.42	1946.17	-2204.67	0.003267	0.004247	3.05
3	2.41	-168.20 (-365.27)	615.30	4905.67	-2912.26	0.003267	0.004247	7.97
4	3.28	-3.35 (-110.97)	593.18	11600.70	-2170.28	0.003041	0.004247	19.56
5	4.16	68.89 (73.52)	571.05	14046.14	1808.32	0.003041	0.004247	24.60
6	5.14	48.15 (73.52)	546.48	13862.02	1864.88	0.003041	0.004247	25.37

Relazione di calcolo monolite

7	6.02	-56.30 (-192.62)	524.35	7983.21	-2932.67	0.003041	0.004247	15.22
8	6.89	-238.31 (-445.08)	502.23	2787.15	-2469.95	0.003380	0.004247	5.55
9	7.77	-492.33 (-761.64)	480.11	1205.79	-1912.83	0.003154	0.004247	2.51
10	8.65	-805.69 (-805.69)	457.99	1302.25	-2290.87	0.003041	0.005378	2.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	464.90	480.00	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	354.87	476.82	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	240.62	473.64	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	131.41	470.46	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	29.73	426.68	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-75.91	423.15	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-166.45	460.57	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-252.46	457.40	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-328.83	454.22	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-381.16	451.04	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 58 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-784.49 (-784.49)	680.01	2167.82	-2500.90	0.003041	0.005039	3.19
2	1.53	-441.67 (-715.56)	657.89	2070.77	-2252.31	0.003267	0.004247	3.15
3	2.41	-195.13 (-381.88)	635.77	4827.44	-2899.61	0.003267	0.004247	7.59
4	3.28	-39.88 (-143.25)	613.65	10466.94	-2443.38	0.003041	0.004247	17.06
5	4.16	28.73 (33.35)	591.53	14863.49	837.92	0.003041	0.004247	25.13
6	5.14	10.36 (33.35)	566.95	14842.57	873.02	0.003041	0.004247	26.18
7	6.02	-85.47 (-208.52)	544.83	7748.96	-2965.77	0.003041	0.004247	14.22
8	6.89	-250.89 (-435.74)	522.71	3060.12	-2551.01	0.003380	0.004247	5.85
9	7.77	-477.95 (-715.19)	500.59	1388.55	-1983.83	0.003154	0.004247	2.77
10	8.65	-757.24 (-784.49)	478.46	1424.16	-2335.06	0.003041	0.005378	2.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-447.62	482.94	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-334.43	479.76	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-228.01	476.58	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-126.21	473.40	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-30.79	429.63	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	67.69	426.09	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	150.25	463.52	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	225.70	460.34	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	289.68	457.16	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	345.33	453.98	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 59 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	780.87 (780.87)	442.50	1418.58	2503.30	0.003607	0.003041	3.21
2	1.94	7.91 (447.96)	436.72	3060.21	3138.93	0.003041	0.003380	7.01
3	3.52	-448.06 (-662.22)	430.48	1591.47	-2448.20	0.003041	0.003267	3.70
4	5.00	-647.43 (-732.96)	424.62	1246.73	-2152.03	0.003041	0.003041	2.94
5	6.48	-723.31 (-732.96)	418.77	1221.42	-2137.82	0.003041	0.003041	2.92
6	8.07	-725.05 (-732.96)	412.52	1194.78	-2122.85	0.003041	0.003041	2.90
7	9.55	-653.05 (-732.96)	406.67	1170.14	-2109.01	0.003041	0.003041	2.88
8	11.03	-459.19 (-683.11)	400.81	1360.79	-2319.21	0.003041	0.003267	3.40
9	12.61	-11.56 (-466.34)	394.57	2582.00	-3051.67	0.003041	0.003380	6.54
10	14.08	751.61 (780.87)	388.79	1180.81	2371.62	0.003607	0.003041	3.04

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-660.82	471.94	7844.42	4691.09	0.000339
2	1.94	-388.05	471.10	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-188.85	470.20	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-80.07	469.34	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-20.56	468.49	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	24.73	467.58	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	85.76	466.73	0.00	0.00	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

8	11.03	197.46	465.88	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	401.04	464.97	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	653.74	464.13	7844.42	4679.78	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 59 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.48	-774.73 (-774.73)	373.28	1399.04	-2903.64	0.004247	0.005039	3.75
2	1.93	-166.49 (-548.61)	367.98	2055.43	-3064.35	0.004474	0.004587	5.59
3	3.49	317.76 (581.71)	362.28	1794.17	2880.88	0.004474	0.004361	4.95
4	4.96	611.82 (769.33)	356.93	1219.50	2628.53	0.004587	0.004247	3.42
5	6.58	772.45 (790.50)	351.04	1071.14	2412.07	0.004247	0.004247	3.05
6	7.98	777.36 (790.50)	345.94	1051.01	2401.66	0.004247	0.004247	3.04
7	9.59	627.46 (777.93)	340.03	1128.60	2582.00	0.004587	0.004247	3.32
8	11.06	342.35 (599.50)	334.67	1533.12	2746.31	0.004474	0.004361	4.58
9	12.63	-129.91 (-504.87)	328.98	1967.16	-3018.86	0.004474	0.004587	5.98
10	14.08	-726.72 (-774.73)	323.70	1163.63	-2785.02	0.004247	0.005039	3.59

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	471.13	490.50	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	366.02	489.74	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	252.82	488.91	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	150.87	488.13	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	48.07	487.28	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-41.06	486.54	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-144.12	485.68	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-246.32	484.91	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-359.15	484.08	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-464.03	483.31	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 59 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.65	-780.87 (-780.87)	672.67	2150.42	-2496.30	0.003041	0.005039	3.20
2	1.53	-441.94 (-716.41)	650.55	2032.66	-2238.45	0.003267	0.004247	3.12
3	2.41	-191.10 (-380.54)	628.43	4774.30	-2891.02	0.003267	0.004247	7.60
4	3.28	-30.77 (-136.85)	606.31	10643.62	-2402.33	0.003041	0.004247	17.55
5	4.16	42.47 (48.37)	584.19	14640.44	1212.16	0.003041	0.004247	25.06
6	5.14	27.46 (48.37)	559.61	14610.26	1262.79	0.003041	0.004247	26.11
7	6.02	-68.57 (-195.87)	537.49	8029.68	-2926.11	0.003041	0.004247	14.94
8	6.89	-239.26 (-434.20)	515.37	3010.30	-2536.21	0.003380	0.004247	5.84
9	7.77	-478.93 (-733.41)	493.25	1314.98	-1955.25	0.003154	0.004247	2.67
10	8.65	-774.73 (-780.87)	471.13	1404.55	-2327.95	0.003041	0.005378	2.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	431.17	481.89	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	335.14	478.71	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	231.31	475.53	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	129.52	472.35	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	33.07	428.57	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-68.25	425.04	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-155.43	462.46	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-238.03	459.28	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-310.73	456.11	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-359.35	452.93	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 59 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{ri}	A _{fs}	CS
1	0.65	-751.61 (-751.61)	665.58	2228.96	-2517.10	0.003041	0.005039	3.35
2	1.53	-435.09 (-690.14)	643.46	2111.00	-2264.16	0.003267	0.004247	3.28
3	2.41	-203.53 (-380.03)	621.33	4709.61	-2880.56	0.003267	0.004247	7.58

Relazione di calcolo monolite

4	3.28	-55.80 (-154.69)	599.21	9923.69	-2561.93	0.003041	0.004247	16.56
5	4.16	10.75 (15.68)	577.09	15118.05	410.80	0.003041	0.004247	26.20
6	5.14	-4.91 (-56.36)	552.51	14078.09	-1436.11	0.003041	0.004247	25.48
7	6.02	-94.53 (-210.41)	530.39	7547.66	-2994.21	0.003041	0.004247	14.23
8	6.89	-250.43 (-424.95)	508.27	3046.34	-2546.91	0.003380	0.004247	5.99
9	7.77	-464.52 (-687.75)	486.15	1407.52	-1991.20	0.003154	0.004247	2.90
10	8.65	-726.72 (-751.61)	464.03	1446.65	-2343.22	0.003041	0.005378	3.12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-410.53	480.87	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-311.42	477.69	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-215.51	474.51	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-120.75	471.33	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-30.79	427.55	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	62.83	464.62	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	141.49	461.44	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	213.08	458.26	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	272.57	455.09	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	323.70	451.91	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 60 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	805.03 (805.03)	476.91	1514.41	2556.37	0.003607	0.003041	3.18
2	1.94	29.57 (472.96)	471.13	3184.89	3197.30	0.003041	0.003380	6.76
3	3.52	-431.71 (-649.79)	464.88	1858.27	-2597.40	0.003041	0.003267	4.00
4	5.00	-635.69 (-724.35)	459.03	1428.44	-2254.10	0.003041	0.003041	3.11
5	6.48	-714.28 (-724.35)	453.17	1400.35	-2238.32	0.003041	0.003041	3.09
6	8.07	-716.10 (-724.35)	446.92	1370.81	-2221.73	0.003041	0.003041	3.07
7	9.55	-641.53 (-724.35)	441.07	1343.51	-2206.39	0.003041	0.003041	3.05
8	11.03	-443.25 (-670.96)	435.21	1586.05	-2445.17	0.003041	0.003267	3.64
9	12.61	9.44 (467.27)	428.97	2747.07	2992.33	0.003041	0.003380	6.40
10	14.08	774.90 (805.03)	423.19	1273.77	2423.11	0.003607	0.003041	3.01

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-661.04	476.95	7844.42	4698.33	0.000339
2	1.94	-391.00	476.11	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-192.31	475.20	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-82.61	474.35	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-21.50	473.49	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	25.69	472.59	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	88.27	471.74	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	200.80	470.88	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	403.73	469.98	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	653.80	469.14	7844.42	4687.02	0.000339

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 60 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-787.54 (-787.54)	389.55	1448.64	-2928.63	0.004247	0.005039	3.72
2	1.93	-179.19 (-561.40)	384.26	2120.34	-3097.81	0.004474	0.004587	5.52
3	3.49	305.17 (569.20)	378.55	1979.51	2976.43	0.004474	0.004361	5.23
4	4.96	599.34 (756.93)	373.20	1321.81	2680.90	0.004587	0.004247	3.54
5	6.58	760.09 (778.20)	367.31	1160.27	2458.16	0.004247	0.004247	3.16
6	7.98	765.10 (778.20)	362.21	1139.04	2447.18	0.004247	0.004247	3.14
7	9.59	615.33 (765.72)	356.31	1224.25	2630.96	0.004587	0.004247	3.44
8	11.06	330.33 (587.40)	350.94	1688.69	2826.51	0.004474	0.004361	4.81
9	12.63	-141.82 (-516.69)	345.26	2043.49	-3058.20	0.004474	0.004587	5.92
10	14.08	-738.52 (-787.54)	339.97	1212.98	-2809.89	0.004247	0.005039	3.57

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	471.20	492.86	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	366.10	492.10	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	252.90	491.27	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	150.95	490.49	0.00	0.00	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5	6.58	48.14	489.64	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-40.98	488.90	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-144.05	488.04	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-246.24	487.26	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-359.08	486.44	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-463.96	485.67	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 60 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-805.03 (-805.03)	672.75	2065.03	-2471.09	0.003041	0.005039	3.07
2	1.53	-441.65 (-733.95)	650.63	1958.74	-2209.58	0.003267	0.004247	3.01
3	2.41	-176.36 (-375.61)	628.51	4860.90	-2905.02	0.003267	0.004247	7.73
4	3.28	-9.02 (-119.14)	606.39	11362.67	-2232.48	0.003041	0.004247	18.74
5	4.16	66.02 (71.65)	584.26	14245.55	1747.06	0.003041	0.004247	24.38
6	5.14	48.80 (71.65)	559.69	14069.27	1801.21	0.003041	0.004247	25.14
7	6.02	-52.01 (-184.65)	537.56	8359.60	-2871.50	0.003041	0.004247	15.55
8	6.89	-229.83 (-432.38)	515.44	3030.59	-2542.24	0.003380	0.004247	5.88
9	7.77	-479.13 (-743.85)	493.32	1290.39	-1945.70	0.003154	0.004247	2.62
10	8.65	-787.54 (-805.03)	471.20	1351.30	-2308.65	0.003041	0.005378	2.87

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	465.73	481.90	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	356.89	478.72	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	243.29	475.54	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	134.46	472.36	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	33.12	428.58	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-72.00	425.05	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-161.95	462.47	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-247.32	459.29	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-323.22	456.12	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-375.58	452.94	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 60 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-774.90 (-774.90)	665.50	2141.96	-2494.06	0.003041	0.005039	3.22
2	1.53	-433.76 (-706.13)	643.38	2043.33	-2242.61	0.003267	0.004247	3.18
3	2.41	-188.82 (-374.12)	621.26	4810.48	-2896.87	0.003267	0.004247	7.74
4	3.28	-34.94 (-137.30)	599.14	10564.02	-2420.83	0.003041	0.004247	17.63
5	4.16	32.97 (37.57)	577.02	14788.98	962.93	0.003041	0.004247	25.63
6	5.14	15.06 (37.57)	552.44	14764.44	1004.10	0.003041	0.004247	26.73
7	6.02	-78.99 (-199.66)	530.32	7842.48	-2952.55	0.003041	0.004247	14.79
8	6.89	-241.22 (-422.38)	508.20	3074.39	-2555.25	0.003380	0.004247	6.05
9	7.77	-463.88 (-696.83)	486.08	1382.08	-1981.32	0.003154	0.004247	2.84
10	8.65	-738.52 (-774.90)	463.96	1390.85	-2322.99	0.003041	0.005378	3.00

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-445.63	480.86	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-332.56	477.68	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-226.26	474.50	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-124.98	471.32	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-30.59	427.54	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	66.36	424.01	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	147.34	461.43	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	221.20	458.25	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	284.43	455.07	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	339.97	451.90	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 61 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

1	0.48	790.15 (790.15)	441.70	1390.74	2487.89	0.003607	0.003041	3.15
2	1.94	2.26 (449.35)	435.92	3032.57	3125.99	0.003041	0.003380	6.96
3	3.52	-458.95 (-673.71)	429.67	1544.74	-2422.07	0.003041	0.003267	3.60
4	5.00	-656.76 (-734.54)	423.82	1239.27	-2147.84	0.003041	0.003041	2.92
5	6.48	-727.82 (-734.54)	417.96	1214.10	-2133.71	0.003041	0.003041	2.90
6	8.07	-723.46 (-734.54)	411.72	1187.62	-2118.83	0.003041	0.003041	2.88
7	9.55	-646.94 (-734.54)	405.86	1163.13	-2105.08	0.003041	0.003041	2.87
8	11.03	-451.90 (-674.69)	400.01	1382.04	-2331.09	0.003041	0.003267	3.46
9	12.61	-9.50 (-457.09)	393.76	2663.63	-3092.04	0.003041	0.003380	6.76
10	14.08	739.83 (790.15)	387.98	1158.43	2359.23	0.003607	0.003041	2.99

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-674.95	471.83	7844.42	4690.92	0.000339
2	1.94	-394.26	470.99	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-189.38	470.08	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-77.56	469.23	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-16.74	468.38	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	28.38	467.47	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	87.86	466.62	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	196.47	465.77	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	394.70	464.86	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	640.87	464.02	7844.42	4679.61	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 61 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-793.08 (-793.08)	378.84	1383.20	-2895.66	0.004247	0.005039	3.65
2	1.93	-164.06 (-560.98)	373.54	2032.64	-3052.61	0.004474	0.004587	5.44
3	3.49	342.15 (620.60)	367.83	1669.39	2816.56	0.004474	0.004361	4.54
4	4.96	655.40 (822.81)	362.48	1140.08	2587.88	0.004587	0.004247	3.15
5	6.58	819.81 (832.53)	356.60	1022.35	2386.84	0.004247	0.004247	2.87
6	7.98	809.32 (832.53)	351.49	1003.63	2377.16	0.004247	0.004247	2.86
7	9.59	628.00 (798.95)	345.59	1113.52	2574.28	0.004587	0.004247	3.22
8	11.06	318.23 (586.95)	340.23	1616.95	2789.52	0.004474	0.004361	4.75
9	12.63	-160.77 (-533.18)	334.54	1859.29	-2963.27	0.004474	0.004587	5.56
10	14.08	-745.14 (-793.08)	329.25	1154.26	-2780.30	0.004247	0.005039	3.51

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	485.55	491.31	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	380.19	490.54	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	266.72	489.71	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	160.35	488.94	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	43.26	488.08	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-58.25	487.34	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-163.74	486.49	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-257.40	485.71	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-356.71	484.89	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-450.90	484.12	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 61 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-790.15 (-793.08)	687.10	2166.37	-2500.52	0.003041	0.005039	3.15
2	1.53	-450.23 (-726.05)	664.98	2059.91	-2249.09	0.003267	0.004247	3.10
3	2.41	-197.84 (-388.75)	642.86	4783.15	-2892.45	0.003267	0.004247	7.44
4	3.28	-36.12 (-143.23)	620.74	10527.90	-2429.22	0.003041	0.004247	16.96
5	4.16	37.87 (43.81)	598.61	14720.78	1077.36	0.003041	0.004247	24.59
6	5.14	22.50 (43.81)	574.04	14694.48	1121.48	0.003041	0.004247	25.60
7	6.02	-75.15 (-204.63)	551.91	7930.14	-2940.17	0.003041	0.004247	14.37
8	6.89	-248.75 (-447.04)	529.79	3003.17	-2534.10	0.003380	0.004247	5.67
9	7.77	-492.48 (-751.23)	507.67	1323.61	-1958.60	0.003154	0.004247	2.61
10	8.65	-793.08 (-793.08)	485.55	1431.17	-2337.60	0.003041	0.005378	2.95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	431.75	483.96	0.00	0.00	0.000226

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

2	1.53	336.77	480.78	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	233.09	477.60	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	130.78	474.42	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	33.34	430.64	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-69.44	427.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-158.10	464.53	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-242.12	461.36	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-315.93	458.18	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-364.98	455.00	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 61 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-739.83 (-745.14)	652.45	2196.47	-2508.49	0.003041	0.005039	3.37
2	1.53	-425.16 (-678.55)	630.33	2100.35	-2261.02	0.003267	0.004247	3.33
3	2.41	-195.53 (-369.98)	608.21	4744.66	-2886.23	0.003267	0.004247	7.80
4	3.28	-50.17 (-146.67)	586.09	10094.91	-2526.27	0.003041	0.004247	17.22
5	4.16	13.67 (17.62)	563.97	15082.08	471.15	0.003041	0.004247	26.74
6	5.14	-5.46 (-60.11)	539.39	13777.47	-1535.36	0.003041	0.004247	25.54
7	6.02	-98.76 (-218.40)	517.27	7206.05	-3042.47	0.003041	0.004247	13.93
8	6.89	-258.97 (-437.86)	495.15	2796.07	-2472.59	0.003380	0.004247	5.65
9	7.77	-477.98 (-705.91)	473.03	1308.53	-1952.74	0.003154	0.004247	2.77
10	8.65	-745.14 (-745.14)	450.90	1409.89	-2329.89	0.003041	0.005378	3.13

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-408.32	478.98	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-309.38	475.80	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-213.00	472.62	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-117.82	469.44	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-27.46	425.67	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	66.73	462.73	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	146.07	459.56	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	218.42	456.38	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	278.30	453.20	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	329.25	450.02	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 62 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	814.21 (814.21)	475.93	1484.66	2539.90	0.003607	0.003041	3.12
2	1.94	23.82 (474.24)	470.15	3156.66	3184.09	0.003041	0.003380	6.71
3	3.52	-442.67 (-661.33)	463.91	1798.61	-2564.04	0.003041	0.003267	3.88
4	5.00	-645.07 (-725.95)	458.05	1418.87	-2248.72	0.003041	0.003041	3.10
5	6.48	-718.83 (-725.95)	452.20	1390.97	-2233.05	0.003041	0.003041	3.08
6	8.07	-714.53 (-725.95)	445.95	1361.64	-2216.57	0.003041	0.003041	3.05
7	9.55	-635.46 (-725.95)	440.10	1334.53	-2201.35	0.003041	0.003041	3.03
8	11.03	-436.00 (-662.58)	434.24	1612.05	-2459.71	0.003041	0.003267	3.71
9	12.61	11.44 (462.07)	427.99	2790.52	3012.67	0.003041	0.003380	6.52
10	14.08	763.04 (814.21)	422.21	1249.57	2409.70	0.003607	0.003041	2.96

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	-675.16	476.80	7844.42	4698.12	0.000339
2	1.94	-397.19	475.96	0.00	0.00	0.000226
3	3.52	-192.82	475.06	0.00	0.00	0.000000
4	5.00	-80.08	474.20	0.00	0.00	0.000000
5	6.48	-17.68	473.35	0.00	0.00	0.000000
6	8.07	29.35	472.44	0.00	0.00	0.000000
7	9.55	90.37	471.59	0.00	0.00	0.000000
8	11.03	199.80	470.74	0.00	0.00	0.000000
9	12.61	397.38	469.83	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	640.94	468.99	7844.42	4686.81	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 62 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Relazione di calcolo monoliteVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-805.84 (-805.84)	395.00	1431.21	-2919.85	0.004247	0.005039	3.62
2	1.93	-176.72 (-573.72)	389.70	2095.51	-3085.01	0.004474	0.004587	5.38
3	3.49	329.60 (608.13)	383.99	1831.09	2899.92	0.004474	0.004361	4.77
4	4.96	642.97 (810.45)	378.64	1230.75	2634.29	0.004587	0.004247	3.25
5	6.58	807.49 (820.25)	372.76	1103.83	2428.97	0.004247	0.004247	2.96
6	7.98	797.11 (820.25)	367.65	1084.15	2418.80	0.004247	0.004247	2.95
7	9.59	615.91 (786.78)	361.75	1205.20	2621.21	0.004587	0.004247	3.33
8	11.06	306.24 (574.89)	356.39	1782.05	2874.64	0.004474	0.004361	5.00
9	12.63	-172.64 (-544.97)	350.70	1930.56	-3000.00	0.004474	0.004587	5.50
10	14.08	-756.90 (-805.84)	345.41	1202.05	-2804.38	0.004247	0.005039	3.48

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.48	485.63	493.65	0.00	0.00	0.000226
2	1.93	380.26	492.88	0.00	0.00	0.000226
3	3.49	266.79	492.06	0.00	0.00	0.000226
4	4.96	160.43	491.28	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	43.34	490.43	0.00	0.00	0.000000
6	7.98	-58.17	489.69	0.00	0.00	0.000000
7	9.59	-163.67	488.83	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-257.32	488.05	0.00	0.00	0.000226
9	12.63	-356.63	487.23	0.00	0.00	0.000226
10	14.08	-450.83	486.46	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 62 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-814.21 (-814.21)	687.17	2094.26	-2481.42	0.003041	0.005039	3.05
2	1.53	-449.93 (-743.50)	665.05	1985.96	-2220.21	0.003267	0.004247	2.99
3	2.41	-183.15 (-383.82)	642.93	4868.08	-2906.18	0.003267	0.004247	7.57
4	3.28	-14.44 (-125.57)	620.81	11217.48	-2269.01	0.003041	0.004247	18.07
5	4.16	61.34 (67.00)	598.69	14402.21	1611.88	0.003041	0.004247	24.06
6	5.14	43.75 (67.00)	574.11	14363.75	1676.40	0.003041	0.004247	25.02
7	6.02	-58.67 (-193.47)	551.99	8251.17	-2892.04	0.003041	0.004247	14.95
8	6.89	-239.37 (-445.25)	529.87	3022.58	-2539.86	0.003380	0.004247	5.70
9	7.77	-492.70 (-761.63)	507.75	1299.47	-1949.22	0.003154	0.004247	2.56
10	8.65	-805.84 (-814.21)	485.63	1384.05	-2320.53	0.003041	0.005378	2.85

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	466.19	483.97	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	358.45	480.79	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	245.02	477.61	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	135.70	474.43	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	33.39	430.65	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	-73.19	427.12	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	-164.60	464.55	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	-251.38	461.37	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	-328.36	458.19	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	-381.12	455.01	0.00	0.00	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 62 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.65	-763.04 (-763.04)	652.38	2129.52	-2490.76	0.003041	0.005039	3.26
2	1.53	-423.95 (-694.49)	630.26	2030.71	-2237.69	0.003267	0.004247	3.22
3	2.41	-180.94 (-364.29)	608.14	4845.39	-2902.52	0.003267	0.004247	7.97
4	3.28	-29.34 (-129.36)	586.01	10760.02	-2375.29	0.003041	0.004247	18.36
5	4.16	35.91 (39.53)	563.89	14746.69	1033.88	0.003041	0.004247	26.15
6	5.14	14.54 (39.53)	539.31	14719.78	1079.03	0.003041	0.004247	27.29
7	6.02	-83.20 (-207.67)	517.19	7480.63	-3003.68	0.003041	0.004247	14.46
8	6.89	-249.81 (-435.41)	495.07	2819.25	-2479.48	0.003380	0.004247	5.69
9	7.77	-477.40 (-714.96)	472.95	1285.95	-1943.97	0.003154	0.004247	2.72
10	8.65	-756.90 (-763.04)	450.83	1367.50	-2314.52	0.003041	0.005378	3.03

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.65	-443.21	478.97	0.00	0.00	0.000226
2	1.53	-330.33	475.79	0.00	0.00	0.000000
3	2.41	-223.87	472.61	0.00	0.00	0.000000
4	3.28	-122.13	469.43	0.00	0.00	0.000000
5	4.16	-27.30	425.66	0.00	0.00	0.000000
6	5.14	70.27	422.12	0.00	0.00	0.000000
7	6.02	151.97	459.55	0.00	0.00	0.000000
8	6.89	226.62	456.37	0.00	0.00	0.000000
9	7.77	290.07	453.19	0.00	0.00	0.000339
10	8.65	345.41	450.01	0.00	0.00	0.000113

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M Momento flettente, espresso in kNm

V Taglio, espresso in kN

N Sforzo normale, espresso in kN

A_{fi} Area armatura inferiore, espressa in mq

A_{fs} Area armatura superiore, espressa in mq

σ_{fi} Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espressa in MPa

σ_{fs} Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in MPa

σ_c Tensione nel calcestruzzo, espressa in MPa

τ_c Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in MPa

A_{sw} Area armature trasversali nella sezione, espressa in mq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	673.04	346.96	0.003607	0.003041	44.93	117.24	3.35
2	1.94	-25.11	346.96	0.003041	0.003380	2.65	4.81	0.33
3	3.52	-431.63	346.96	0.003041	0.003267	67.12	30.51	2.25
4	5.00	-606.06	346.96	0.003041	0.003041	118.90	42.66	3.20
5	6.48	-670.62	346.96	0.003041	0.003041	136.61	46.87	3.53
6	8.07	-670.62	346.96	0.003041	0.003041	136.61	46.87	3.53
7	9.55	-606.06	346.96	0.003041	0.003041	118.90	42.66	3.20
8	11.03	-431.63	346.96	0.003041	0.003267	67.12	30.51	2.25
9	12.61	-25.11	346.96	0.003041	0.003380	2.65	4.81	0.33
10	14.08	673.04	346.96	0.003607	0.003041	44.93	117.24	3.35

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	-599.50	-0.560	0.000339
2	1.94	-348.08	-0.325	0.000226
3	3.52	-166.53	-0.155	0.000000
4	5.00	-68.89	-0.064	0.000000
5	6.48	-16.68	-0.016	0.000000
6	8.07	22.54	0.021	0.000000
7	9.55	76.88	0.072	0.000000
8	11.03	178.52	0.167	0.000000
9	12.61	365.72	0.341	0.000226
10	14.08	599.50	0.560	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-672.02	275.74	0.004247	0.005039	100.76	42.97	3.21
2	1.93	-126.26	275.74	0.004474	0.004587	5.25	9.57	0.67
3	3.49	315.47	275.74	0.004474	0.004361	22.12	39.76	1.62
4	4.96	592.01	275.74	0.004587	0.004247	39.13	93.93	2.93
5	6.58	742.55	275.74	0.004247	0.004247	49.16	133.47	3.71
6	7.98	742.55	275.74	0.004247	0.004247	49.16	133.47	3.71
7	9.59	591.44	275.74	0.004587	0.004247	39.10	93.81	2.92
8	11.06	313.57	275.74	0.004474	0.004361	22.00	39.38	1.61
9	12.63	-127.30	275.74	0.004474	0.004587	5.38	9.64	0.68

Relazione di calcolo monolite

10	14.08	-672.02	275.74	0.004247	0.005039	100.76	42.97	3.21
----	-------	---------	--------	----------	----------	--------	-------	------

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	420.51	0.426	0.000226
2	1.93	330.65	0.335	0.000226
3	3.49	233.87	0.237	0.000226
4	4.96	143.15	0.145	0.000000
5	6.58	43.29	0.044	0.000000
6	7.98	-43.29	-0.044	0.000000
7	9.59	-143.40	-0.145	0.000000
8	11.06	-234.37	-0.238	0.000226
9	12.63	-330.84	-0.336	0.000226
10	14.08	-420.51	-0.426	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.65	-673.04	610.51	0.003041	0.005039	111.44	69.09	5.16
2	1.53	-396.39	589.65	0.003267	0.004247	56.50	44.15	3.25
3	2.41	-190.46	568.80	0.003267	0.004247	10.06	23.28	1.65
4	3.28	-59.33	547.94	0.003041	0.004247	3.34	12.33	0.85
5	4.16	-1.31	527.09	0.003041	0.004247	7.10	7.84	0.52
6	5.14	-18.04	503.92	0.003041	0.004247	5.62	8.71	0.59
7	6.02	-101.66	483.07	0.003041	0.004247	0.65	14.49	1.01
8	6.89	-245.14	462.21	0.003380	0.004247	27.58	27.91	2.03
9	7.77	-440.38	441.36	0.003154	0.004247	81.01	47.15	3.54
10	8.65	-672.02	420.51	0.003041	0.005378	118.56	65.37	4.92

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	351.30	0.454	0.000226
2	1.53	275.39	0.356	0.000000
3	2.41	190.43	0.246	0.000000
4	3.28	105.35	0.136	0.000000
5	4.16	23.97	0.031	0.000000
6	5.14	-61.05	-0.079	0.000000
7	6.02	-132.38	-0.171	0.000000
8	6.89	-196.69	-0.254	0.000000
9	7.77	-248.09	-0.321	0.000339
10	8.65	-275.74	-0.356	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.65	-673.04	610.51	0.003041	0.005039	111.44	69.09	5.16
2	1.53	-396.39	589.65	0.003267	0.004247	56.50	44.15	3.25
3	2.41	-190.46	568.80	0.003267	0.004247	10.06	23.28	1.65
4	3.28	-59.33	547.94	0.003041	0.004247	3.34	12.33	0.85
5	4.16	-1.31	527.09	0.003041	0.004247	7.10	7.84	0.52
6	5.14	-18.04	503.92	0.003041	0.004247	5.62	8.71	0.59
7	6.02	-101.66	483.07	0.003041	0.004247	0.65	14.49	1.01
8	6.89	-245.14	462.21	0.003380	0.004247	27.58	27.91	2.03
9	7.77	-440.38	441.36	0.003154	0.004247	81.01	47.15	3.54
10	8.65	-672.02	420.51	0.003041	0.005378	118.56	65.37	4.92

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	-351.30	-0.454	0.000226
2	1.53	-275.39	-0.356	0.000000
3	2.41	-190.43	-0.246	0.000000
4	3.28	-105.35	-0.136	0.000000
5	4.16	-23.97	-0.031	0.000000
6	5.14	61.05	0.079	0.000000
7	6.02	132.38	0.171	0.000000
8	6.89	196.69	0.254	0.000000
9	7.77	248.09	0.321	0.000339
10	8.65	275.74	0.356	0.000113

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	894.01	426.51	0.003607	0.003041	59.35	159.66	4.44
2	1.94	-68.77	426.51	0.003041	0.003380	1.68	7.51	0.51
3	3.52	-616.32	426.51	0.003041	0.003267	104.09	43.14	3.20
4	5.00	-838.67	426.51	0.003041	0.003041	171.86	58.54	4.41
5	6.48	-908.46	426.51	0.003041	0.003041	191.06	63.07	4.76
6	8.07	-891.77	426.51	0.003041	0.003041	186.47	61.99	4.68
7	9.55	-796.54	426.51	0.003041	0.003041	160.29	55.80	4.19
8	11.03	-566.89	426.51	0.003041	0.003267	91.62	39.90	2.95
9	12.61	-48.37	426.51	0.003041	0.003380	2.53	6.65	0.45
10	14.08	835.13	426.51	0.003607	0.003041	55.71	145.93	4.15

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	-832.61	-0.777	0.000339
2	1.94	-475.56	-0.444	0.000226
3	3.52	-219.20	-0.205	0.000000
4	5.00	-82.48	-0.077	0.000000
5	6.48	-11.32	-0.011	0.000000
6	8.07	38.32	0.036	0.000000
7	9.55	104.47	0.098	0.000000
8	11.03	229.66	0.214	0.000000
9	12.61	463.33	0.433	0.000226
10	14.08	758.34	0.708	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-973.29	389.68	0.004247	0.005039	146.72	62.11	4.64
2	1.93	-130.37	389.68	0.004474	0.004587	2.23	10.52	0.73
3	3.49	536.92	389.68	0.004474	0.004361	36.97	74.50	2.73
4	4.96	936.38	389.68	0.004587	0.004247	61.34	152.77	4.60
5	6.58	1116.54	389.68	0.004247	0.004247	73.60	203.19	5.57
6	7.98	1070.98	389.68	0.004247	0.004247	70.80	193.30	5.35
7	9.59	820.91	389.68	0.004587	0.004247	54.35	129.58	4.06
8	11.06	410.07	389.68	0.004474	0.004361	28.99	49.08	2.12
9	12.63	-216.58	389.68	0.004474	0.004587	12.92	16.07	1.14
10	14.08	-975.32	389.68	0.004247	0.005039	147.09	62.23	4.65

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	657.64	0.667	0.000226
2	1.93	505.92	0.513	0.000226
3	3.49	346.85	0.352	0.000226
4	4.96	197.75	0.201	0.000000
5	6.58	24.00	0.024	0.000000
6	7.98	-89.09	-0.090	0.000000
7	9.59	-219.86	-0.223	0.000000
8	11.06	-338.69	-0.343	0.000226
9	12.63	-464.70	-0.471	0.000226
10	14.08	-581.83	-0.590	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-894.01	847.64	0.003041	0.005039	145.29	92.24	6.88
2	1.53	-547.06	826.79	0.003267	0.004247	76.95	61.04	4.49
3	2.41	-282.39	805.93	0.003267	0.004247	16.50	34.23	2.44
4	3.28	-110.40	785.08	0.003041	0.004247	3.02	19.49	1.35
5	4.16	-33.09	764.23	0.003041	0.004247	8.12	13.62	0.92
6	5.14	-56.24	741.05	0.003041	0.004247	6.19	14.94	1.02

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

7	6.02	-171.88	720.20	0.003041	0.004247	2.99	23.29	1.63
8	6.89	-372.05	699.35	0.003380	0.004247	42.00	42.34	3.08
9	7.77	-646.32	678.49	0.003154	0.004247	116.16	69.56	5.21
10	8.65	-973.29	657.64	0.003041	0.005378	168.15	95.40	7.17

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	435.04	0.562	0.000226
2	1.53	350.00	0.452	0.000000
3	2.41	247.27	0.320	0.000000
4	3.28	139.11	0.180	0.000000
5	4.16	31.60	0.041	0.000000
6	5.14	-84.45	-0.109	0.000000
7	6.02	-184.27	-0.238	0.000000
8	6.89	-275.75	-0.356	0.000000
9	7.77	-349.68	-0.452	0.000339
10	8.65	-389.67	-0.504	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.65	-835.13	771.83	0.003041	0.005039	137.21	85.91	6.41
2	1.53	-495.77	750.98	0.003267	0.004247	69.60	55.33	4.07
3	2.41	-241.88	730.12	0.003267	0.004247	12.46	29.62	2.10
4	3.28	-81.17	709.27	0.003041	0.004247	4.02	16.27	1.12
5	4.16	-14.02	688.42	0.003041	0.004247	8.42	11.13	0.75
6	5.14	-46.19	665.25	0.003041	0.004247	5.86	13.11	0.90
7	6.02	-167.68	644.39	0.003041	0.004247	4.32	22.06	1.55
8	6.89	-371.65	623.54	0.003380	0.004247	47.37	41.74	3.06
9	7.77	-647.90	602.69	0.003154	0.004247	123.38	68.81	5.18
10	8.65	-975.32	581.83	0.003041	0.005378	174.16	94.44	7.12

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	-428.67	-0.554	0.000226
2	1.53	-338.76	-0.438	0.000000
3	2.41	-234.29	-0.303	0.000000
4	3.28	-126.78	-0.164	0.000000
5	4.16	-21.19	-0.027	0.000000
6	5.14	92.18	0.119	0.000000
7	6.02	189.58	0.245	0.000000
8	6.89	278.85	0.361	0.000000
9	7.77	350.88	0.454	0.000339
10	8.65	389.68	0.504	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.48	866.97	428.29	0.003607	0.003041	57.70	153.15	4.31
2	1.94	-64.45	428.29	0.003041	0.003380	1.88	7.34	0.50
3	3.52	-601.35	428.29	0.003041	0.003267	100.09	42.17	3.12
4	5.00	-828.42	428.29	0.003041	0.003041	168.80	57.89	4.36
5	6.48	-911.09	428.29	0.003041	0.003041	191.54	63.25	4.77
6	8.07	-911.13	428.29	0.003041	0.003041	191.55	63.26	4.77
7	9.55	-828.50	428.29	0.003041	0.003041	168.82	57.90	4.36
8	11.03	-601.45	428.29	0.003041	0.003267	100.12	42.18	3.12
9	12.61	-64.50	428.29	0.003041	0.003380	1.88	7.35	0.50
10	14.08	867.09	428.29	0.003607	0.003041	57.70	153.17	4.31

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	-803.11	-0.750	0.000339
2	1.94	-462.52	-0.432	0.000226
3	3.52	-218.66	-0.204	0.000000
4	5.00	-89.22	-0.083	0.000000
5	6.48	-21.61	-0.020	0.000000
6	8.07	28.16	0.026	0.000000
7	9.55	98.69	0.092	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

8	11.03	233.60	0.218	0.000000
9	12.61	485.27	0.453	0.000226
10	14.08	803.26	0.750	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-1037.27	410.00	0.004247	0.005039	156.80	66.13	4.94
2	1.93	-210.27	410.00	0.004474	0.004587	10.93	15.73	1.11
3	3.49	490.53	410.00	0.004474	0.004361	34.24	63.40	2.52
4	4.96	953.56	410.00	0.004587	0.004247	62.63	154.37	4.69
5	6.58	1201.10	410.00	0.004247	0.004247	79.05	219.49	5.98
6	7.98	1201.20	410.00	0.004247	0.004247	79.06	219.52	5.98
7	9.59	952.96	410.00	0.004587	0.004247	62.59	154.25	4.69
8	11.06	487.84	410.00	0.004474	0.004361	34.08	62.86	2.50
9	12.63	-211.67	410.00	0.004474	0.004587	11.13	15.82	1.12
10	14.08	-1037.30	410.00	0.004247	0.005039	156.81	66.13	4.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	627.53	0.636	0.000226
2	1.93	510.70	0.518	0.000226
3	3.49	384.89	0.390	0.000226
4	4.96	235.36	0.239	0.000000
5	6.58	71.22	0.072	0.000000
6	7.98	-71.07	-0.072	0.000000
7	9.59	-235.61	-0.239	0.000000
8	11.06	-385.70	-0.391	0.000226
9	12.63	-511.11	-0.518	0.000226
10	14.08	-627.68	-0.637	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-866.97	817.53	0.003041	0.005039	141.23	89.39	6.67
2	1.53	-522.26	796.67	0.003267	0.004247	72.89	58.33	4.29
3	2.41	-262.11	775.82	0.003267	0.004247	14.13	31.98	2.27
4	3.28	-96.27	754.96	0.003041	0.004247	3.59	18.03	1.25
5	4.16	-26.58	734.11	0.003041	0.004247	8.16	12.70	0.86
6	5.14	-60.21	710.94	0.003041	0.004247	5.51	14.79	1.01
7	6.02	-187.53	690.09	0.003041	0.004247	5.66	24.36	1.72
8	6.89	-401.86	669.23	0.003380	0.004247	51.59	45.09	3.30
9	7.77	-692.57	648.38	0.003154	0.004247	131.51	73.60	5.54
10	8.65	-1037.27	627.53	0.003041	0.005378	184.58	100.58	7.58

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	433.65	0.561	0.000226
2	1.53	345.85	0.447	0.000000
3	2.41	241.02	0.312	0.000000
4	3.28	131.21	0.170	0.000000
5	4.16	21.94	0.028	0.000000
6	5.14	-96.58	-0.125	0.000000
7	6.02	-199.11	-0.257	0.000000
8	6.89	-293.40	-0.379	0.000000
9	7.77	-369.50	-0.478	0.000339
10	8.65	-410.00	-0.530	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-867.09	817.68	0.003041	0.005039	141.25	89.40	6.67
2	1.53	-522.36	796.83	0.003267	0.004247	72.90	58.35	4.29
3	2.41	-262.20	775.97	0.003267	0.004247	14.14	31.99	2.27

Relazione di calcolo monolite

4	3.28	-96.34	755.12	0.003041	0.004247	3.59	18.04	1.25
5	4.16	-26.63	734.27	0.003041	0.004247	8.16	12.71	0.86
6	5.14	-60.24	711.10	0.003041	0.004247	5.50	14.79	1.01
7	6.02	-187.56	690.24	0.003041	0.004247	5.66	24.36	1.72
8	6.89	-401.89	669.39	0.003380	0.004247	51.59	45.09	3.30
9	7.77	-692.60	648.54	0.003154	0.004247	131.51	73.61	5.54
10	8.65	-1037.30	627.68	0.003041	0.005378	184.58	100.58	7.58

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	-433.66	-0.561	0.000226
2	1.53	-345.87	-0.447	0.000000
3	2.41	-241.05	-0.312	0.000000
4	3.28	-131.23	-0.170	0.000000
5	4.16	-21.95	-0.028	0.000000
6	5.14	96.57	0.125	0.000000
7	6.02	199.10	0.257	0.000000
8	6.89	293.40	0.379	0.000000
9	7.77	369.50	0.478	0.000339
10	8.65	410.00	0.530	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.48	835.13	426.51	0.003607	0.003041	55.71	145.93	4.15
2	1.94	-48.37	426.51	0.003041	0.003380	2.53	6.65	0.45
3	3.52	-566.89	426.51	0.003041	0.003267	91.62	39.90	2.95
4	5.00	-796.54	426.51	0.003041	0.003041	160.29	55.80	4.19
5	6.48	-891.77	426.51	0.003041	0.003041	186.47	61.99	4.68
6	8.07	-908.46	426.51	0.003041	0.003041	191.06	63.07	4.76
7	9.55	-838.67	426.51	0.003041	0.003041	171.86	58.54	4.41
8	11.03	-616.32	426.51	0.003041	0.003267	104.09	43.14	3.20
9	12.61	-68.77	426.51	0.003041	0.003380	1.68	7.51	0.51
10	14.08	894.01	426.51	0.003607	0.003041	59.35	159.66	4.44

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	-758.34	-0.708	0.000339
2	1.94	-442.03	-0.413	0.000226
3	3.52	-215.57	-0.201	0.000000
4	5.00	-95.41	-0.089	0.000000
5	6.48	-31.86	-0.030	0.000000
6	8.07	18.03	0.017	0.000000
7	9.55	92.34	0.086	0.000000
8	11.03	234.76	0.219	0.000000
9	12.61	499.20	0.466	0.000226
10	14.08	832.61	0.777	0.000339

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.48	-975.32	389.68	0.004247	0.005039	147.09	62.23	4.65
2	1.93	-215.13	389.68	0.004474	0.004587	12.69	15.98	1.13
3	3.49	412.81	389.68	0.004474	0.004361	29.16	49.62	2.13
4	4.96	821.79	389.68	0.004587	0.004247	54.40	129.76	4.07
5	6.58	1070.98	389.68	0.004247	0.004247	70.80	193.30	5.35
6	7.98	1116.54	389.68	0.004247	0.004247	73.60	203.19	5.57
7	9.59	935.59	389.68	0.004587	0.004247	61.29	152.61	4.60
8	11.06	534.10	389.68	0.004474	0.004361	36.80	73.93	2.72
9	12.63	-131.95	389.68	0.004474	0.004587	2.36	10.61	0.74
10	14.08	-973.29	389.68	0.004247	0.005039	146.72	62.11	4.64

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	581.83	0.590	0.000226
2	1.93	464.45	0.471	0.000226
3	3.49	338.03	0.343	0.000226
4	4.96	219.53	0.223	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

5	6.58	89.09	0.090	0.000000
6	7.98	-24.00	-0.024	0.000000
7	9.59	-198.15	-0.201	0.000000
8	11.06	-347.68	-0.353	0.000226
9	12.63	-506.23	-0.513	0.000226
10	14.08	-657.64	-0.667	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-835.13	771.83	0.003041	0.005039	137.21	85.91	6.41
2	1.53	-495.77	750.98	0.003267	0.004247	69.60	55.33	4.07
3	2.41	-241.88	730.12	0.003267	0.004247	12.46	29.62	2.10
4	3.28	-81.17	709.27	0.003041	0.004247	4.02	16.27	1.12
5	4.16	-14.02	688.42	0.003041	0.004247	8.42	11.13	0.75
6	5.14	-46.19	665.25	0.003041	0.004247	5.86	13.11	0.90
7	6.02	-167.68	644.39	0.003041	0.004247	4.32	22.06	1.55
8	6.89	-371.65	623.54	0.003380	0.004247	47.37	41.74	3.06
9	7.77	-647.90	602.69	0.003154	0.004247	123.38	68.81	5.18
10	8.65	-975.32	581.83	0.003041	0.005378	174.16	94.44	7.12

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	428.67	0.554	0.000226
2	1.53	338.76	0.438	0.000000
3	2.41	234.29	0.303	0.000000
4	3.28	126.78	0.164	0.000000
5	4.16	21.19	0.027	0.000000
6	5.14	-92.18	-0.119	0.000000
7	6.02	-189.58	-0.245	0.000000
8	6.89	-278.85	-0.361	0.000000
9	7.77	-350.88	-0.454	0.000339
10	8.65	-389.68	-0.504	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-894.01	847.64	0.003041	0.005039	145.29	92.24	6.88
2	1.53	-547.06	826.79	0.003267	0.004247	76.95	61.04	4.49
3	2.41	-282.39	805.93	0.003267	0.004247	16.50	34.23	2.44
4	3.28	-110.40	785.08	0.003041	0.004247	3.02	19.49	1.35
5	4.16	-33.09	764.23	0.003041	0.004247	8.12	13.62	0.92
6	5.14	-56.24	741.05	0.003041	0.004247	6.19	14.94	1.02
7	6.02	-171.88	720.20	0.003041	0.004247	2.99	23.29	1.63
8	6.89	-372.05	699.35	0.003380	0.004247	42.00	42.34	3.08
9	7.77	-646.32	678.49	0.003154	0.004247	116.16	69.56	5.21
10	8.65	-973.29	657.64	0.003041	0.005378	168.15	95.40	7.17

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	-435.04	-0.562	0.000226
2	1.53	-350.00	-0.452	0.000000
3	2.41	-247.27	-0.320	0.000000
4	3.28	-139.11	-0.180	0.000000
5	4.16	-31.60	-0.041	0.000000
6	5.14	84.45	0.109	0.000000
7	6.02	184.27	0.238	0.000000
8	6.89	275.75	0.356	0.000000
9	7.77	349.68	0.452	0.000339
10	8.65	389.67	0.504	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
----	---	---	---	-----------------	-----------------	-----------------	-----------------	----------------

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

1	0.48	783.17	425.51	0.003607	0.003041	52.49	133.95	3.91
2	1.94	-18.55	425.51	0.003041	0.003380	3.76	5.39	0.36
3	3.52	-497.41	425.51	0.003041	0.003267	74.35	35.30	2.59
4	5.00	-716.99	425.51	0.003041	0.003041	138.63	50.59	3.79
5	6.48	-814.68	425.51	0.003041	0.003041	165.40	56.97	4.28
6	8.07	-838.95	425.51	0.003041	0.003041	172.07	58.55	4.41
7	9.55	-778.19	425.51	0.003041	0.003041	155.39	54.60	4.10
8	11.03	-569.16	425.51	0.003041	0.003267	92.31	40.05	2.96
9	12.61	-47.92	425.51	0.003041	0.003380	2.54	6.62	0.45
10	14.08	869.31	425.51	0.003607	0.003041	57.81	154.01	4.32

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	-684.51	-0.639	0.000339
2	1.94	-404.27	-0.377	0.000226
3	3.52	-202.41	-0.189	0.000000
4	5.00	-94.32	-0.088	0.000000
5	6.48	-35.75	-0.033	0.000000
6	8.07	12.54	0.012	0.000000
7	9.55	85.23	0.080	0.000000
8	11.03	222.83	0.208	0.000000
9	12.61	475.84	0.444	0.000226
10	14.08	792.69	0.740	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.48	-909.45	380.39	0.004247	0.005039	135.76	58.24	4.34
2	1.93	-248.70	380.39	0.004474	0.004587	18.73	18.19	1.30
3	3.49	315.95	380.39	0.004474	0.004361	22.84	31.50	1.65
4	4.96	707.72	380.39	0.004587	0.004247	47.36	107.75	3.53
5	6.58	983.76	380.39	0.004247	0.004247	65.32	175.32	4.93
6	7.98	1045.42	380.39	0.004247	0.004247	69.11	188.69	5.22
7	9.59	879.17	380.39	0.004587	0.004247	57.77	142.12	4.33
8	11.06	507.13	380.39	0.004474	0.004361	35.03	69.29	2.58
9	12.63	-117.23	380.39	0.004474	0.004587	1.39	9.71	0.67
10	14.08	-909.72	380.39	0.004247	0.005039	135.81	58.25	4.35

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	506.60	0.514	0.000226
2	1.93	409.19	0.415	0.000226
3	3.49	312.41	0.317	0.000226
4	4.96	221.70	0.225	0.000000
5	6.58	112.10	0.114	0.000000
6	7.98	-24.01	-0.024	0.000000
7	9.59	-181.39	-0.184	0.000000
8	11.06	-324.40	-0.329	0.000226
9	12.63	-476.06	-0.483	0.000226
10	14.08	-617.02	-0.626	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.65	-783.17	696.60	0.003041	0.005039	130.72	80.21	5.99
2	1.53	-448.81	675.74	0.003267	0.004247	63.33	50.05	3.68
3	2.41	-202.31	654.89	0.003267	0.004247	8.76	25.14	1.78
4	3.28	-48.14	634.04	0.003041	0.004247	5.30	12.79	0.88
5	4.16	15.43	613.18	0.003041	0.004247	9.44	7.90	0.63
6	5.14	-15.89	590.01	0.003041	0.004247	6.94	9.82	0.66
7	6.02	-131.97	569.16	0.003041	0.004247	1.95	18.07	1.27
8	6.89	-326.86	548.30	0.003380	0.004247	41.67	36.70	2.69
9	7.77	-592.05	527.45	0.003154	0.004247	114.87	62.59	4.72
10	8.65	-909.45	506.60	0.003041	0.005378	165.06	87.52	6.61

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	425.82	0.551	0.000226

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

2	1.53	331.14	0.428	0.000000
3	2.41	226.23	0.292	0.000000
4	3.28	121.22	0.157	0.000000
5	4.16	19.88	0.026	0.000000
6	5.14	-87.90	-0.114	0.000000
7	6.02	-180.57	-0.233	0.000000
8	6.89	-266.51	-0.345	0.000000
9	7.77	-337.93	-0.437	0.000339
10	8.65	-380.39	-0.492	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-869.31	807.02	0.003041	0.005039	142.56	89.47	6.68
2	1.53	-523.62	786.17	0.003267	0.004247	74.06	58.38	4.30
3	2.41	-261.42	765.32	0.003267	0.004247	14.45	31.83	2.26
4	3.28	-91.06	744.46	0.003041	0.004247	3.81	17.50	1.21
5	4.16	-13.12	723.61	0.003041	0.004247	8.96	11.58	0.78
6	5.14	-31.94	700.44	0.003041	0.004247	7.33	12.60	0.86
7	6.02	-140.18	679.58	0.003041	0.004247	0.66	20.16	1.41
8	6.89	-330.17	658.73	0.003380	0.004247	34.68	37.85	2.75
9	7.77	-592.93	637.88	0.003154	0.004247	105.20	63.99	4.78
10	8.65	-909.72	617.02	0.003041	0.005378	157.00	89.20	6.70

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	-435.86	-0.563	0.000226
2	1.53	-347.68	-0.449	0.000000
3	2.41	-245.04	-0.317	0.000000
4	3.28	-138.85	-0.180	0.000000
5	4.16	-34.53	-0.045	0.000000
6	5.14	77.31	0.100	0.000000
7	6.02	173.54	0.224	0.000000
8	6.89	262.57	0.339	0.000000
9	7.77	336.40	0.435	0.000339
10	8.65	380.39	0.492	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	830.48	425.44	0.003607	0.003041	55.42	144.97	4.13
2	1.94	-26.82	425.44	0.003041	0.003380	3.41	5.73	0.39
3	3.52	-526.71	425.44	0.003041	0.003267	81.66	37.25	2.74
4	5.00	-741.60	425.44	0.003041	0.003041	145.37	52.20	3.91
5	6.48	-821.31	425.44	0.003041	0.003041	167.24	57.40	4.32
6	8.07	-821.27	425.44	0.003041	0.003041	167.23	57.40	4.32
7	9.55	-741.52	425.44	0.003041	0.003041	145.35	52.20	3.91
8	11.03	-526.60	425.44	0.003041	0.003267	81.63	37.24	2.74
9	12.61	-26.78	425.44	0.003041	0.003380	3.42	5.73	0.39
10	14.08	830.36	425.44	0.003607	0.003041	55.41	144.94	4.13

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	-736.16	-0.687	0.000339
2	1.94	-428.11	-0.400	0.000226
3	3.52	-205.37	-0.192	0.000000
4	5.00	-85.36	-0.080	0.000000
5	6.48	-20.99	-0.020	0.000000
6	8.07	27.51	0.026	0.000000
7	9.55	94.48	0.088	0.000000
8	11.03	219.35	0.205	0.000000
9	12.61	448.93	0.419	0.000226
10	14.08	736.01	0.687	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Relazione di calcolo monoliteVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-835.67	356.95	0.004247	0.005039	124.14	53.60	4.00
2	1.93	-124.85	356.95	0.004474	0.004587	2.51	9.95	0.69
3	3.49	412.75	356.95	0.004474	0.004361	28.91	52.34	2.12
4	4.96	706.04	356.95	0.004587	0.004247	46.99	109.50	3.51
5	6.58	856.41	356.95	0.004247	0.004247	57.19	150.07	4.31
6	7.98	856.27	356.95	0.004247	0.004247	57.18	150.04	4.31
7	9.59	705.00	356.95	0.004587	0.004247	46.93	109.29	3.50
8	11.06	410.15	356.95	0.004474	0.004361	28.75	51.82	2.11
9	12.63	-126.35	356.95	0.004474	0.004587	2.65	10.04	0.70
10	14.08	-835.63	356.95	0.004247	0.005039	124.14	53.60	4.00

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	559.29	0.567	0.000226
2	1.93	419.04	0.425	0.000226
3	3.49	268.00	0.272	0.000226
4	4.96	143.05	0.145	0.000000
5	6.58	43.19	0.044	0.000000
6	7.98	-43.39	-0.044	0.000000
7	9.59	-143.50	-0.146	0.000000
8	11.06	-268.63	-0.272	0.000226
9	12.63	-419.19	-0.425	0.000226
10	14.08	-559.13	-0.567	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-830.48	749.29	0.003041	0.005039	137.82	85.19	6.36
2	1.53	-490.16	728.44	0.003267	0.004247	69.93	54.58	4.02
3	2.41	-234.96	707.58	0.003267	0.004247	12.17	28.76	2.04
4	3.28	-70.65	686.73	0.003041	0.004247	4.45	15.18	1.05
5	4.16	4.11	665.87	0.003041	0.004247	9.37	9.49	0.63
6	5.14	-13.26	642.70	0.003041	0.004247	7.84	10.40	0.70
7	6.02	-114.84	621.85	0.003041	0.004247	0.48	17.42	1.21
8	6.89	-292.84	601.00	0.003380	0.004247	29.66	33.68	2.44
9	7.77	-538.83	580.14	0.003154	0.004247	95.56	58.16	4.35
10	8.65	-835.67	559.29	0.003041	0.005378	144.77	81.83	6.15

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	430.77	0.557	0.000226
2	1.53	340.01	0.440	0.000000
3	2.41	237.23	0.307	0.000000
4	3.28	133.46	0.173	0.000000
5	4.16	33.36	0.043	0.000000
6	5.14	-72.41	-0.094	0.000000
7	6.02	-162.58	-0.210	0.000000
8	6.89	-245.71	-0.318	0.000000
9	7.77	-314.86	-0.407	0.000339
10	8.65	-356.95	-0.461	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-830.36	749.13	0.003041	0.005039	137.80	85.18	6.36
2	1.53	-490.06	728.28	0.003267	0.004247	69.91	54.57	4.02
3	2.41	-234.88	707.43	0.003267	0.004247	12.17	28.75	2.04
4	3.28	-70.59	686.57	0.003041	0.004247	4.45	15.18	1.04
5	4.16	4.16	665.72	0.003041	0.004247	9.37	9.48	0.63
6	5.14	-13.23	642.55	0.003041	0.004247	7.84	10.40	0.70
7	6.02	-114.80	621.70	0.003041	0.004247	0.48	17.41	1.21
8	6.89	-292.81	600.84	0.003380	0.004247	29.66	33.68	2.44
9	7.77	-538.79	579.99	0.003154	0.004247	95.56	58.15	4.35
10	8.65	-835.63	559.13	0.003041	0.005378	144.77	81.82	6.15

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	-430.76	-0.557	0.000226
2	1.53	-339.99	-0.440	0.000000
3	2.41	-237.20	-0.307	0.000000
4	3.28	-133.44	-0.173	0.000000
5	4.16	-33.35	-0.043	0.000000
6	5.14	72.42	0.094	0.000000
7	6.02	162.58	0.210	0.000000
8	6.89	245.71	0.318	0.000000
9	7.77	314.86	0.407	0.000339
10	8.65	356.95	0.461	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.48	869.31	425.51	0.003607	0.003041	57.81	154.01	4.32
2	1.94	-47.92	425.51	0.003041	0.003380	2.54	6.62	0.45
3	3.52	-569.16	425.51	0.003041	0.003267	92.31	40.05	2.96
4	5.00	-778.19	425.51	0.003041	0.003041	155.39	54.60	4.10
5	6.48	-838.95	425.51	0.003041	0.003041	172.07	58.55	4.41
6	8.07	-814.68	425.51	0.003041	0.003041	165.40	56.97	4.28
7	9.55	-716.99	425.51	0.003041	0.003041	138.63	50.59	3.79
8	11.03	-497.41	425.51	0.003041	0.003267	74.35	35.30	2.59
9	12.61	-18.55	425.51	0.003041	0.003380	3.76	5.39	0.36
10	14.08	783.17	425.51	0.003607	0.003041	52.49	133.95	3.91

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	-792.69	-0.740	0.000339
2	1.94	-453.15	-0.423	0.000226
3	3.52	-207.75	-0.194	0.000000
4	5.00	-75.55	-0.071	0.000000
5	6.48	-5.89	-0.005	0.000000
6	8.07	42.02	0.039	0.000000
7	9.55	102.83	0.096	0.000000
8	11.03	215.35	0.201	0.000000
9	12.61	423.55	0.395	0.000226
10	14.08	684.51	0.639	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.48	-909.72	380.39	0.004247	0.005039	135.81	58.25	4.35
2	1.93	-115.75	380.39	0.004474	0.004587	1.29	9.63	0.67
3	3.49	509.76	380.39	0.004474	0.004361	35.20	69.82	2.60
4	4.96	879.89	380.39	0.004587	0.004247	57.81	142.26	4.33
5	6.58	1045.42	380.39	0.004247	0.004247	69.11	188.69	5.22
6	7.98	983.76	380.39	0.004247	0.004247	65.32	175.32	4.93
7	9.59	706.83	380.39	0.004587	0.004247	47.30	107.57	3.52
8	11.06	313.41	380.39	0.004474	0.004361	22.67	31.02	1.64
9	12.63	-249.98	380.39	0.004474	0.004587	18.95	18.28	1.31
10	14.08	-909.45	380.39	0.004247	0.005039	135.76	58.24	4.34

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	617.02	0.626	0.000226
2	1.93	475.76	0.483	0.000226
3	3.49	323.61	0.328	0.000226
4	4.96	181.00	0.184	0.000000
5	6.58	24.01	0.024	0.000000
6	7.98	-112.10	-0.114	0.000000
7	9.59	-221.94	-0.225	0.000000
8	11.06	-312.92	-0.317	0.000226
9	12.63	-409.38	-0.415	0.000226
10	14.08	-506.60	-0.514	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]

Relazione di calcolo monolite

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-869.31	807.02	0.003041	0.005039	142.56	89.47	6.68
2	1.53	-523.62	786.17	0.003267	0.004247	74.06	58.38	4.30
3	2.41	-261.42	765.32	0.003267	0.004247	14.45	31.83	2.26
4	3.28	-91.06	744.46	0.003041	0.004247	3.81	17.50	1.21
5	4.16	-13.12	723.61	0.003041	0.004247	8.96	11.58	0.78
6	5.14	-31.94	700.44	0.003041	0.004247	7.33	12.60	0.86
7	6.02	-140.18	679.58	0.003041	0.004247	0.66	20.16	1.41
8	6.89	-330.17	658.73	0.003380	0.004247	34.68	37.85	2.75
9	7.77	-592.93	637.88	0.003154	0.004247	105.20	63.99	4.78
10	8.65	-909.72	617.02	0.003041	0.005378	157.00	89.20	6.70

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	435.86	0.563	0.000226
2	1.53	347.68	0.449	0.000000
3	2.41	245.04	0.317	0.000000
4	3.28	138.85	0.180	0.000000
5	4.16	34.53	0.045	0.000000
6	5.14	-77.31	-0.100	0.000000
7	6.02	-173.54	-0.224	0.000000
8	6.89	-262.57	-0.339	0.000000
9	7.77	-336.40	-0.435	0.000339
10	8.65	-380.39	-0.492	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-783.17	696.60	0.003041	0.005039	130.72	80.21	5.99
2	1.53	-448.81	675.74	0.003267	0.004247	63.33	50.05	3.68
3	2.41	-202.31	654.89	0.003267	0.004247	8.76	25.14	1.78
4	3.28	-48.14	634.04	0.003041	0.004247	5.30	12.79	0.88
5	4.16	15.43	613.18	0.003041	0.004247	9.44	7.90	0.63
6	5.14	-15.89	590.01	0.003041	0.004247	6.94	9.82	0.66
7	6.02	-131.97	569.16	0.003041	0.004247	1.95	18.07	1.27
8	6.89	-326.86	548.30	0.003380	0.004247	41.67	36.70	2.69
9	7.77	-592.05	527.45	0.003154	0.004247	114.87	62.59	4.72
10	8.65	-909.45	506.60	0.003041	0.005378	165.06	87.52	6.61

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	-425.82	-0.551	0.000226
2	1.53	-331.14	-0.428	0.000000
3	2.41	-226.23	-0.292	0.000000
4	3.28	-121.22	-0.157	0.000000
5	4.16	-19.88	-0.026	0.000000
6	5.14	87.90	0.114	0.000000
7	6.02	180.57	0.233	0.000000
8	6.89	266.51	0.345	0.000000
9	7.77	337.93	0.437	0.000339
10	8.65	380.39	0.492	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	949.26	446.45	0.003607	0.003041	62.95	170.26	4.71
2	1.94	-79.67	446.45	0.003041	0.003380	1.44	8.18	0.56
3	3.52	-662.49	446.45	0.003041	0.003267	113.35	46.28	3.43
4	5.00	-896.82	446.45	0.003041	0.003041	185.10	62.51	4.71
5	6.48	-967.92	446.45	0.003041	0.003041	204.68	67.11	5.07
6	8.07	-947.05	446.45	0.003041	0.003041	198.93	65.76	4.96
7	9.55	-844.17	446.45	0.003041	0.003041	170.63	59.09	4.44
8	11.03	-600.72	446.45	0.003041	0.003267	97.74	42.25	3.12

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

9	12.61	-54.19	446.45	0.003041	0.003380	2.50	7.11	0.48
10	14.08	875.65	446.45	0.003607	0.003041	58.41	153.10	4.36

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	-890.89	-0.832	0.000339
2	1.94	-507.43	-0.474	0.000226
3	3.52	-232.36	-0.217	0.000000
4	5.00	-85.88	-0.080	0.000000
5	6.48	-9.98	-0.009	0.000000
6	8.07	42.26	0.039	0.000000
7	9.55	111.36	0.104	0.000000
8	11.03	242.45	0.226	0.000000
9	12.61	487.73	0.455	0.000226
10	14.08	798.05	0.745	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.48	-1048.61	418.16	0.004247	0.005039	158.21	66.90	5.00
2	1.93	-131.40	418.16	0.004474	0.004587	1.72	10.81	0.75
3	3.49	592.28	418.16	0.004474	0.004361	40.68	83.21	3.01
4	4.96	1022.47	418.16	0.004587	0.004247	66.89	167.48	5.02
5	6.58	1210.04	418.16	0.004247	0.004247	79.71	220.62	6.03
6	7.98	1153.09	418.16	0.004247	0.004247	76.21	208.26	5.76
7	9.59	878.28	418.16	0.004587	0.004247	58.16	138.53	4.35
8	11.06	434.19	418.16	0.004474	0.004361	30.73	51.51	2.24
9	12.63	-238.90	418.16	0.004474	0.004587	14.88	17.69	1.26
10	14.08	-1051.14	418.16	0.004247	0.005039	158.68	67.05	5.01

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	716.92	0.727	0.000226
2	1.93	549.73	0.558	0.000226
3	3.49	375.10	0.380	0.000226
4	4.96	211.40	0.214	0.000000
5	6.58	19.18	0.019	0.000000
6	7.98	-100.54	-0.102	0.000000
7	9.59	-238.97	-0.242	0.000000
8	11.06	-364.77	-0.370	0.000226
9	12.63	-498.17	-0.505	0.000226
10	14.08	-622.16	-0.631	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.65	-949.26	906.92	0.003041	0.005039	153.76	98.03	7.31
2	1.53	-584.73	886.07	0.003267	0.004247	82.07	65.26	4.80
3	2.41	-305.36	865.22	0.003267	0.004247	18.12	36.97	2.63
4	3.28	-123.16	844.36	0.003041	0.004247	2.94	21.28	1.48
5	4.16	-41.03	823.51	0.003041	0.004247	8.38	15.06	1.02
6	5.14	-65.79	800.34	0.003041	0.004247	6.34	16.50	1.13
7	6.02	-189.43	779.48	0.003041	0.004247	3.62	25.50	1.79
8	6.89	-403.78	758.63	0.003380	0.004247	45.60	45.95	3.34
9	7.77	-697.81	737.78	0.003154	0.004247	124.95	75.16	5.62
10	8.65	-1048.61	716.92	0.003041	0.005378	180.55	102.90	7.73

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	456.01	0.590	0.000226
2	1.53	368.66	0.477	0.000000
3	2.41	261.48	0.338	0.000000
4	3.28	147.55	0.191	0.000000
5	4.16	33.51	0.043	0.000000
6	5.14	-90.31	-0.117	0.000000
7	6.02	-197.25	-0.255	0.000000
8	6.89	-295.51	-0.382	0.000000
9	7.77	-375.07	-0.485	0.000339

Relazione di calcolo monolite

10 8.65 -418.16 -0.541 0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-875.65	812.16	0.003041	0.005039	143.65	90.11	6.72
2	1.53	-520.61	791.31	0.003267	0.004247	72.88	58.13	4.28
3	2.41	-254.73	770.46	0.003267	0.004247	13.06	31.21	2.22
4	3.28	-86.63	749.60	0.003041	0.004247	4.19	17.26	1.19
5	4.16	-17.20	728.75	0.003041	0.004247	8.74	11.95	0.81
6	5.14	-53.24	705.58	0.003041	0.004247	5.92	14.21	0.97
7	6.02	-184.19	684.72	0.003041	0.004247	5.36	23.99	1.69
8	6.89	-403.28	663.87	0.003380	0.004247	52.36	45.19	3.31
9	7.77	-699.79	643.02	0.003154	0.004247	133.98	74.22	5.59
10	8.65	-1051.14	622.16	0.003041	0.005378	188.06	101.71	7.67

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	-448.06	-0.579	0.000226
2	1.53	-354.60	-0.458	0.000000
3	2.41	-245.26	-0.317	0.000000
4	3.28	-132.14	-0.171	0.000000
5	4.16	-20.49	-0.026	0.000000
6	5.14	99.97	0.129	0.000000
7	6.02	203.88	0.264	0.000000
8	6.89	299.39	0.387	0.000000
9	7.77	376.58	0.487	0.000339
10	8.65	418.16	0.541	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	915.45	448.62	0.003607	0.003041	60.89	162.13	4.55
2	1.94	-74.29	448.62	0.003041	0.003380	1.68	7.98	0.55
3	3.52	-643.78	448.62	0.003041	0.003267	108.35	45.08	3.34
4	5.00	-884.01	448.62	0.003041	0.003041	181.28	61.70	4.64
5	6.48	-971.21	448.62	0.003041	0.003041	205.28	67.35	5.09
6	8.07	-971.25	448.62	0.003041	0.003041	205.29	67.35	5.09
7	9.55	-884.12	448.62	0.003041	0.003041	181.31	61.71	4.64
8	11.03	-643.90	448.62	0.003041	0.003267	108.38	45.09	3.34
9	12.61	-74.34	448.62	0.003041	0.003380	1.68	7.98	0.55
10	14.08	915.60	448.62	0.003607	0.003041	60.90	162.16	4.55

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	-854.01	-0.797	0.000339
2	1.94	-491.13	-0.459	0.000226
3	3.52	-231.69	-0.216	0.000000
4	5.00	-94.30	-0.088	0.000000
5	6.48	-22.84	-0.021	0.000000
6	8.07	29.56	0.028	0.000000
7	9.55	104.14	0.097	0.000000
8	11.03	247.37	0.231	0.000000
9	12.61	515.16	0.481	0.000226
10	14.08	854.20	0.798	0.000339

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-1128.58	443.57	0.004247	0.005039	170.81	71.92	5.37
2	1.93	-231.28	443.57	0.004474	0.004587	12.38	17.27	1.22
3	3.49	534.30	443.57	0.004474	0.004361	37.28	69.32	2.74
4	4.96	1043.95	443.57	0.004587	0.004247	68.50	169.49	5.13
5	6.58	1315.74	443.57	0.004247	0.004247	86.53	241.00	6.55

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

6	7.98	1315.87	443.57	0.004247	0.004247	86.53	241.03	6.55
7	9.59	1043.34	443.57	0.004587	0.004247	68.46	169.37	5.13
8	11.06	531.41	443.57	0.004474	0.004361	37.09	68.74	2.72
9	12.63	-232.77	443.57	0.004474	0.004587	12.60	17.37	1.23
10	14.08	-1128.62	443.57	0.004247	0.005039	170.82	71.92	5.37

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	679.28	0.689	0.000226
2	1.93	555.72	0.564	0.000226
3	3.49	422.65	0.429	0.000226
4	4.96	258.41	0.262	0.000000
5	6.58	78.20	0.079	0.000000
6	7.98	-78.02	-0.079	0.000000
7	9.59	-258.67	-0.262	0.000000
8	11.06	-423.53	-0.430	0.000226
9	12.63	-556.18	-0.564	0.000226
10	14.08	-679.48	-0.689	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.65	-915.45	869.28	0.003041	0.005039	148.68	94.47	7.04
2	1.53	-553.73	848.43	0.003267	0.004247	76.98	61.88	4.55
3	2.41	-280.03	827.57	0.003267	0.004247	15.15	34.16	2.43
4	3.28	-105.51	806.72	0.003041	0.004247	3.66	19.46	1.35
5	4.16	-32.90	785.87	0.003041	0.004247	8.43	13.92	0.94
6	5.14	-70.75	762.70	0.003041	0.004247	5.48	16.31	1.12
7	6.02	-209.00	741.84	0.003041	0.004247	7.10	26.88	1.90
8	6.89	-441.03	720.99	0.003380	0.004247	57.64	49.38	3.62
9	7.77	-755.62	700.13	0.003154	0.004247	144.14	80.22	6.04
10	8.65	-1128.58	679.28	0.003041	0.005378	201.09	109.38	8.24

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	454.23	0.587	0.000226
2	1.53	363.47	0.470	0.000000
3	2.41	253.67	0.328	0.000000
4	3.28	137.68	0.178	0.000000
5	4.16	21.43	0.028	0.000000
6	5.14	-105.47	-0.136	0.000000
7	6.02	-215.79	-0.279	0.000000
8	6.89	-317.57	-0.411	0.000000
9	7.77	-399.85	-0.517	0.000339
10	8.65	-443.57	-0.573	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.65	-915.60	869.48	0.003041	0.005039	148.70	94.48	7.04
2	1.53	-553.86	848.62	0.003267	0.004247	77.00	61.90	4.55
3	2.41	-280.13	827.77	0.003267	0.004247	15.16	34.17	2.43
4	3.28	-105.59	806.91	0.003041	0.004247	3.65	19.47	1.35
5	4.16	-32.96	786.06	0.003041	0.004247	8.43	13.93	0.95
6	5.14	-70.80	762.89	0.003041	0.004247	5.48	16.31	1.12
7	6.02	-209.04	742.04	0.003041	0.004247	7.10	26.88	1.90
8	6.89	-441.07	721.18	0.003380	0.004247	57.63	49.38	3.62
9	7.77	-755.66	700.33	0.003154	0.004247	144.14	80.22	6.04
10	8.65	-1128.62	679.48	0.003041	0.005378	201.08	109.38	8.24

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	-454.25	-0.587	0.000226
2	1.53	-363.50	-0.470	0.000000
3	2.41	-253.70	-0.328	0.000000
4	3.28	-137.70	-0.178	0.000000
5	4.16	-21.45	-0.028	0.000000
6	5.14	105.46	0.136	0.000000

Relazione di calcolo monolite

7	6.02	215.78	0.279	0.000000
8	6.89	317.57	0.411	0.000000
9	7.77	399.85	0.517	0.000339
10	8.65	443.57	0.573	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	875.65	446.45	0.003607	0.003041	58.41	153.10	4.36
2	1.94	-54.19	446.45	0.003041	0.003380	2.50	7.11	0.48
3	3.52	-600.72	446.45	0.003041	0.003267	97.74	42.25	3.12
4	5.00	-844.17	446.45	0.003041	0.003041	170.63	59.09	4.44
5	6.48	-947.05	446.45	0.003041	0.003041	198.93	65.76	4.96
6	8.07	-967.92	446.45	0.003041	0.003041	204.68	67.11	5.07
7	9.55	-896.82	446.45	0.003041	0.003041	185.10	62.51	4.71
8	11.03	-662.49	446.45	0.003041	0.003267	113.35	46.28	3.43
9	12.61	-79.67	446.45	0.003041	0.003380	1.44	8.18	0.56
10	14.08	949.26	446.45	0.003607	0.003041	62.95	170.26	4.71

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	-798.05	-0.745	0.000339
2	1.94	-465.52	-0.435	0.000226
3	3.52	-227.83	-0.213	0.000000
4	5.00	-102.04	-0.095	0.000000
5	6.48	-35.65	-0.033	0.000000
6	8.07	16.91	0.016	0.000000
7	9.55	96.20	0.090	0.000000
8	11.03	248.82	0.232	0.000000
9	12.61	532.57	0.497	0.000226
10	14.08	890.89	0.832	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-1051.14	418.16	0.004247	0.005039	158.68	67.05	5.01
2	1.93	-237.35	418.16	0.004474	0.004587	14.63	17.58	1.25
3	3.49	437.15	418.16	0.004474	0.004361	30.92	52.09	2.26
4	4.96	879.24	418.16	0.004587	0.004247	58.22	138.72	4.35
5	6.58	1153.09	418.16	0.004247	0.004247	76.21	208.26	5.76
6	7.98	1210.04	418.16	0.004247	0.004247	79.71	220.62	6.03
7	9.59	1021.62	418.16	0.004587	0.004247	66.84	167.31	5.01
8	11.06	589.23	418.16	0.004474	0.004361	40.49	82.59	2.99
9	12.63	-133.12	418.16	0.004474	0.004587	1.85	10.91	0.76
10	14.08	-1048.61	418.16	0.004247	0.005039	158.21	66.90	5.00

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	622.16	0.631	0.000226
2	1.93	497.90	0.505	0.000226
3	3.49	364.08	0.369	0.000226
4	4.96	238.63	0.242	0.000000
5	6.58	100.54	0.102	0.000000
6	7.98	-19.18	-0.019	0.000000
7	9.59	-211.84	-0.215	0.000000
8	11.06	-376.00	-0.381	0.000226
9	12.63	-550.08	-0.558	0.000226
10	14.08	-716.92	-0.727	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-875.65	812.16	0.003041	0.005039	143.65	90.11	6.72
2	1.53	-520.61	791.31	0.003267	0.004247	72.88	58.13	4.28

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

3	2.41	-254.73	770.46	0.003267	0.004247	13.06	31.21	2.22
4	3.28	-86.63	749.60	0.003041	0.004247	4.19	17.26	1.19
5	4.16	-17.20	728.75	0.003041	0.004247	8.74	11.95	0.81
6	5.14	-53.24	705.58	0.003041	0.004247	5.92	14.21	0.97
7	6.02	-184.19	684.72	0.003041	0.004247	5.36	23.99	1.69
8	6.89	-403.28	663.87	0.003380	0.004247	52.36	45.19	3.31
9	7.77	-699.79	643.02	0.003154	0.004247	133.98	74.22	5.59
10	8.65	-1051.14	622.16	0.003041	0.005378	188.06	101.71	7.67

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	448.06	0.579	0.000226
2	1.53	354.60	0.458	0.000000
3	2.41	245.26	0.317	0.000000
4	3.28	132.14	0.171	0.000000
5	4.16	20.49	0.026	0.000000
6	5.14	-99.97	-0.129	0.000000
7	6.02	-203.88	-0.264	0.000000
8	6.89	-299.39	-0.387	0.000000
9	7.77	-376.58	-0.487	0.000339
10	8.65	-418.16	-0.541	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.65	-949.26	906.92	0.003041	0.005039	153.76	98.03	7.31
2	1.53	-584.73	886.07	0.003267	0.004247	82.07	65.26	4.80
3	2.41	-305.36	865.22	0.003267	0.004247	18.12	36.97	2.63
4	3.28	-123.16	844.36	0.003041	0.004247	2.94	21.28	1.48
5	4.16	-41.03	823.51	0.003041	0.004247	8.38	15.06	1.02
6	5.14	-65.79	800.34	0.003041	0.004247	6.34	16.50	1.13
7	6.02	-189.43	779.48	0.003041	0.004247	3.62	25.50	1.79
8	6.89	-403.78	758.63	0.003380	0.004247	45.60	45.95	3.34
9	7.77	-697.81	737.78	0.003154	0.004247	124.95	75.16	5.62
10	8.65	-1048.61	716.92	0.003041	0.005378	180.55	102.90	7.73

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	-456.01	-0.590	0.000226
2	1.53	-368.66	-0.477	0.000000
3	2.41	-261.48	-0.338	0.000000
4	3.28	-147.55	-0.191	0.000000
5	4.16	-33.51	-0.043	0.000000
6	5.14	90.31	0.117	0.000000
7	6.02	197.25	0.255	0.000000
8	6.89	295.51	0.382	0.000000
9	7.77	375.07	0.485	0.000339
10	8.65	418.16	0.541	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.48	810.72	445.23	0.003607	0.003041	54.38	138.13	4.05
2	1.94	-16.88	445.23	0.003041	0.003380	4.04	5.53	0.37
3	3.52	-513.84	445.23	0.003041	0.003267	76.15	36.49	2.68
4	5.00	-744.71	445.23	0.003041	0.003041	143.55	52.57	3.93
5	6.48	-850.69	445.23	0.003041	0.003041	172.59	59.50	4.47
6	8.07	-881.03	445.23	0.003041	0.003041	180.93	61.47	4.63
7	9.55	-821.23	445.23	0.003041	0.003041	164.51	57.58	4.32
8	11.03	-603.55	445.23	0.003041	0.003267	98.60	42.43	3.14
9	12.61	-53.64	445.23	0.003041	0.003380	2.51	7.07	0.48
10	14.08	918.36	445.23	0.003607	0.003041	61.03	163.19	4.56

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.48	-705.76	-0.659	0.000339
2	1.94	-418.32	-0.391	0.000226
3	3.52	-211.38	-0.197	0.000000

Relazione di calcolo monolite

4	5.00	-100.68	-0.094	0.000000
5	6.48	-40.52	-0.038	0.000000
6	8.07	10.04	0.009	0.000000
7	9.55	87.31	0.082	0.000000
8	11.03	233.91	0.218	0.000000
9	12.61	503.37	0.470	0.000226
10	14.08	840.99	0.785	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-968.80	406.56	0.004247	0.005039	144.51	62.05	4.63
2	1.93	-279.31	406.56	0.004474	0.004587	22.36	20.34	1.46
3	3.49	316.07	406.56	0.004474	0.004361	22.98	29.60	1.66
4	4.96	736.65	406.56	0.004587	0.004247	49.41	111.21	3.68
5	6.58	1044.06	406.56	0.004247	0.004247	69.36	185.79	5.23
6	7.98	1121.14	406.56	0.004247	0.004247	74.10	202.49	5.60
7	9.59	951.10	406.56	0.004587	0.004247	62.44	154.19	4.68
8	11.06	555.52	406.56	0.004474	0.004361	38.28	76.78	2.83
9	12.63	-114.72	406.56	0.004474	0.004587	0.78	9.81	0.68
10	14.08	-969.15	406.56	0.004247	0.005039	144.58	62.07	4.63

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	528.12	0.536	0.000226
2	1.93	428.83	0.435	0.000226
3	3.49	332.05	0.337	0.000226
4	4.96	241.33	0.245	0.000000
5	6.58	129.30	0.131	0.000000
6	7.98	-19.19	-0.019	0.000000
7	9.59	-190.88	-0.194	0.000000
8	11.06	-346.91	-0.352	0.000226
9	12.63	-512.37	-0.520	0.000226
10	14.08	-666.15	-0.676	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-810.72	718.12	0.003041	0.005039	135.54	82.99	6.20
2	1.53	-461.91	697.27	0.003267	0.004247	65.04	51.53	3.79
3	2.41	-205.26	676.41	0.003267	0.004247	8.47	25.61	1.81
4	3.28	-45.33	655.56	0.003041	0.004247	5.79	12.90	0.88
5	4.16	19.63	634.71	0.003041	0.004247	10.03	7.91	0.67
6	5.14	-15.34	611.53	0.003041	0.004247	7.27	10.09	0.68
7	6.02	-139.55	590.68	0.003041	0.004247	2.30	18.98	1.33
8	6.89	-347.28	569.83	0.003380	0.004247	45.23	38.90	2.85
9	7.77	-629.97	548.97	0.003154	0.004247	123.34	66.44	5.01
10	8.65	-968.80	528.12	0.003041	0.005378	176.69	93.05	7.03

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	444.52	0.575	0.000226
2	1.53	345.09	0.446	0.000000
3	2.41	235.19	0.304	0.000000
4	3.28	125.18	0.162	0.000000
5	4.16	18.86	0.024	0.000000
6	5.14	-94.62	-0.122	0.000000
7	6.02	-192.62	-0.249	0.000000
8	6.89	-283.97	-0.367	0.000000
9	7.77	-360.39	-0.466	0.000339
10	8.65	-406.56	-0.526	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-918.36	856.15	0.003041	0.005039	150.34	94.57	7.06
2	1.53	-555.40	835.30	0.003267	0.004247	78.45	61.93	4.56
3	2.41	-279.16	814.45	0.003267	0.004247	15.55	33.97	2.42
4	3.28	-98.99	793.59	0.003041	0.004247	3.93	18.80	1.30
5	4.16	-16.08	772.74	0.003041	0.004247	9.42	12.51	0.84
6	5.14	-35.42	749.57	0.003041	0.004247	7.76	13.57	0.92
7	6.02	-149.82	728.72	0.003041	0.004247	0.66	21.57	1.51
8	6.89	-351.43	707.86	0.003380	0.004247	36.47	40.33	2.92
9	7.77	-631.07	687.01	0.003154	0.004247	111.26	68.20	5.10
10	8.65	-969.15	666.15	0.003041	0.005378	166.61	95.15	7.15

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	-457.09	-0.591	0.000226
2	1.53	-365.73	-0.473	0.000000
3	2.41	-258.67	-0.334	0.000000
4	3.28	-147.22	-0.190	0.000000
5	4.16	-37.17	-0.048	0.000000
6	5.14	81.38	0.105	0.000000
7	6.02	183.83	0.238	0.000000
8	6.89	279.03	0.361	0.000000
9	7.77	358.48	0.463	0.000339
10	8.65	406.56	0.526	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	869.83	445.05	0.003607	0.003041	58.04	151.90	4.33
2	1.94	-27.25	445.05	0.003041	0.003380	3.61	5.97	0.40
3	3.52	-550.48	445.05	0.003041	0.003267	85.30	38.93	2.87
4	5.00	-775.49	445.05	0.003041	0.003041	151.99	54.59	4.09
5	6.48	-858.98	445.05	0.003041	0.003041	174.89	60.04	4.52
6	8.07	-858.94	445.05	0.003041	0.003041	174.88	60.04	4.52
7	9.55	-775.38	445.05	0.003041	0.003041	151.96	54.58	4.09
8	11.03	-550.35	445.05	0.003041	0.003267	85.26	38.92	2.87
9	12.61	-27.19	445.05	0.003041	0.003380	3.61	5.96	0.40
10	14.08	869.69	445.05	0.003607	0.003041	58.03	151.87	4.33

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	-770.32	-0.719	0.000339
2	1.94	-448.11	-0.418	0.000226
3	3.52	-215.08	-0.201	0.000000
4	5.00	-89.47	-0.084	0.000000
5	6.48	-22.06	-0.021	0.000000
6	8.07	28.76	0.027	0.000000
7	9.55	98.88	0.092	0.000000
8	11.03	229.55	0.214	0.000000
9	12.61	469.73	0.439	0.000226
10	14.08	770.13	0.719	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-876.58	377.25	0.004247	0.005039	129.99	56.26	4.19
2	1.93	-124.50	377.25	0.004474	0.004587	2.02	10.09	0.70
3	3.49	437.07	377.25	0.004474	0.004361	30.61	55.48	2.25
4	4.96	734.55	377.25	0.004587	0.004247	48.96	113.39	3.65
5	6.58	884.88	377.25	0.004247	0.004247	59.19	154.22	4.45
6	7.98	884.70	377.25	0.004247	0.004247	59.18	154.18	4.45
7	9.59	733.39	377.25	0.004587	0.004247	48.89	113.16	3.64
8	11.06	434.30	377.25	0.004474	0.004361	30.43	54.93	2.23
9	12.63	-126.11	377.25	0.004474	0.004587	2.15	10.18	0.71
10	14.08	-876.54	377.25	0.004247	0.005039	129.98	56.26	4.19

Verifiche taglio

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

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

1	0.48	593.99	0.602	0.000226
2	1.93	441.14	0.447	0.000226
3	3.49	276.53	0.280	0.000226
4	4.96	143.02	0.145	0.000000
5	6.58	43.16	0.044	0.000000
6	7.98	-43.41	-0.044	0.000000
7	9.59	-143.52	-0.146	0.000000
8	11.06	-277.20	-0.281	0.000226
9	12.63	-441.28	-0.448	0.000226
10	14.08	-593.79	-0.602	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-869.83	783.99	0.003041	0.005039	144.41	89.22	6.66
2	1.53	-513.61	763.13	0.003267	0.004247	73.28	57.19	4.21
3	2.41	-246.09	742.28	0.003267	0.004247	12.70	30.14	2.14
4	3.28	-73.48	721.42	0.003041	0.004247	4.72	15.90	1.09
5	4.16	5.46	700.57	0.003041	0.004247	9.94	9.90	0.66
6	5.14	-12.07	677.40	0.003041	0.004247	8.40	10.82	0.73
7	6.02	-118.13	656.55	0.003041	0.004247	0.73	18.16	1.26
8	6.89	-304.77	635.69	0.003380	0.004247	30.21	35.12	2.54
9	7.77	-563.44	614.84	0.003154	0.004247	99.21	60.91	4.55
10	8.65	-876.58	593.99	0.003041	0.005378	151.32	85.94	6.46

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	450.64	0.583	0.000226
2	1.53	356.17	0.460	0.000000
3	2.41	248.93	0.322	0.000000
4	3.28	140.48	0.182	0.000000
5	4.16	35.71	0.046	0.000000
6	5.14	-75.25	-0.097	0.000000
7	6.02	-170.13	-0.220	0.000000
8	6.89	-257.96	-0.334	0.000000
9	7.77	-331.56	-0.429	0.000339
10	8.65	-377.25	-0.488	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-869.69	783.79	0.003041	0.005039	144.39	89.20	6.66
2	1.53	-513.48	762.94	0.003267	0.004247	73.26	57.18	4.21
3	2.41	-245.99	742.08	0.003267	0.004247	12.69	30.12	2.14
4	3.28	-73.40	721.23	0.003041	0.004247	4.73	15.89	1.09
5	4.16	5.52	700.38	0.003041	0.004247	9.94	9.89	0.66
6	5.14	-12.02	677.21	0.003041	0.004247	8.40	10.82	0.73
7	6.02	-118.09	656.35	0.003041	0.004247	0.73	18.16	1.26
8	6.89	-304.73	635.50	0.003380	0.004247	30.21	35.12	2.54
9	7.77	-563.39	614.65	0.003154	0.004247	99.21	60.90	4.55
10	8.65	-876.54	593.79	0.003041	0.005378	151.32	85.93	6.46

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.65	-450.62	-0.583	0.000226
2	1.53	-356.14	-0.460	0.000000
3	2.41	-248.90	-0.322	0.000000
4	3.28	-140.46	-0.182	0.000000
5	4.16	-35.69	-0.046	0.000000
6	5.14	75.26	0.097	0.000000
7	6.02	170.13	0.220	0.000000
8	6.89	257.96	0.333	0.000000
9	7.77	331.55	0.429	0.000339
10	8.65	377.25	0.488	0.000113

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Altezza sezione H = 1.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	918.36	445.23	0.003607	0.003041	61.03	163.19	4.56
2	1.94	-53.64	445.23	0.003041	0.003380	2.51	7.07	0.48
3	3.52	-603.55	445.23	0.003041	0.003267	98.60	42.43	3.14
4	5.00	-821.23	445.23	0.003041	0.003041	164.51	57.58	4.32
5	6.48	-881.03	445.23	0.003041	0.003041	180.93	61.47	4.63
6	8.07	-850.69	445.23	0.003041	0.003041	172.59	59.50	4.47
7	9.55	-744.71	445.23	0.003041	0.003041	143.55	52.57	3.93
8	11.03	-513.84	445.23	0.003041	0.003267	76.15	36.49	2.68
9	12.61	-16.88	445.23	0.003041	0.003380	4.04	5.53	0.37
10	14.08	810.72	445.23	0.003607	0.003041	54.38	138.13	4.05

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	-840.99	-0.785	0.000339
2	1.94	-479.42	-0.448	0.000226
3	3.52	-218.05	-0.204	0.000000
4	5.00	-77.21	-0.072	0.000000
5	6.48	-3.19	-0.003	0.000000
6	8.07	46.89	0.044	0.000000
7	9.55	109.32	0.102	0.000000
8	11.03	224.56	0.210	0.000000
9	12.61	438.01	0.409	0.000226
10	14.08	705.76	0.659	0.000339

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-969.15	406.56	0.004247	0.005039	144.58	62.07	4.63
2	1.93	-113.12	406.56	0.004474	0.004587	0.68	9.73	0.67
3	3.49	558.33	406.56	0.004474	0.004361	38.46	77.35	2.84
4	4.96	951.86	406.56	0.004587	0.004247	62.48	154.35	4.68
5	6.58	1121.14	406.56	0.004247	0.004247	74.10	202.49	5.60
6	7.98	1044.06	406.56	0.004247	0.004247	69.36	185.79	5.23
7	9.59	735.68	406.56	0.004587	0.004247	49.35	111.02	3.67
8	11.06	313.37	406.56	0.004474	0.004361	22.80	29.09	1.64
9	12.63	-280.65	406.56	0.004474	0.004587	22.59	20.43	1.46
10	14.08	-968.80	406.56	0.004247	0.005039	144.51	62.05	4.63

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.48	666.15	0.676	0.000226
2	1.93	512.04	0.519	0.000226
3	3.49	346.05	0.351	0.000226
4	4.96	190.46	0.193	0.000000
5	6.58	19.19	0.019	0.000000
6	7.98	-129.30	-0.131	0.000000
7	9.59	-241.58	-0.245	0.000000
8	11.06	-332.55	-0.337	0.000226
9	12.63	-429.02	-0.435	0.000226
10	14.08	-528.12	-0.536	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.65	-918.36	856.15	0.003041	0.005039	150.34	94.57	7.06
2	1.53	-555.40	835.30	0.003267	0.004247	78.45	61.93	4.56
3	2.41	-279.16	814.45	0.003267	0.004247	15.55	33.97	2.42
4	3.28	-98.99	793.59	0.003041	0.004247	3.93	18.80	1.30
5	4.16	-16.08	772.74	0.003041	0.004247	9.42	12.51	0.84
6	5.14	-35.42	749.57	0.003041	0.004247	7.76	13.57	0.92
7	6.02	-149.82	728.72	0.003041	0.004247	0.66	21.57	1.51
8	6.89	-351.43	707.86	0.003380	0.004247	36.47	40.33	2.92
9	7.77	-631.07	687.01	0.003154	0.004247	111.26	68.20	5.10
10	8.65	-969.15	666.15	0.003041	0.005378	166.61	95.15	7.15

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	457.09	0.591	0.000226
2	1.53	365.73	0.473	0.000000
3	2.41	258.67	0.334	0.000000
4	3.28	147.22	0.190	0.000000
5	4.16	37.17	0.048	0.000000
6	5.14	-81.38	-0.105	0.000000
7	6.02	-183.83	-0.238	0.000000
8	6.89	-279.03	-0.361	0.000000
9	7.77	-358.48	-0.463	0.000339
10	8.65	-406.56	-0.526	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.65	-810.72	718.12	0.003041	0.005039	135.54	82.99	6.20
2	1.53	-461.91	697.27	0.003267	0.004247	65.04	51.53	3.79
3	2.41	-205.26	676.41	0.003267	0.004247	8.47	25.61	1.81
4	3.28	-45.33	655.56	0.003041	0.004247	5.79	12.90	0.88
5	4.16	19.63	634.71	0.003041	0.004247	10.03	7.91	0.67
6	5.14	-15.34	611.53	0.003041	0.004247	7.27	10.09	0.68
7	6.02	-139.55	590.68	0.003041	0.004247	2.30	18.98	1.33
8	6.89	-347.28	569.83	0.003380	0.004247	45.23	38.90	2.85
9	7.77	-629.97	548.97	0.003154	0.004247	123.34	66.44	5.01
10	8.65	-968.80	528.12	0.003041	0.005378	176.69	93.05	7.03

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.65	-444.52	-0.575	0.000226
2	1.53	-345.09	-0.446	0.000000
3	2.41	-235.19	-0.304	0.000000
4	3.28	-125.18	-0.162	0.000000
5	4.16	-18.86	-0.024	0.000000
6	5.14	94.62	0.122	0.000000
7	6.02	192.62	0.249	0.000000
8	6.89	283.97	0.367	0.000000
9	7.77	360.39	0.466	0.000339
10	8.65	406.56	0.526	0.000113

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X, Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M_p Momento, espresse in kNm

M_n Momento, espresse in kNm

w_k Ampiezza fessure, espresse in mm

w_{lim} Apertura limite fessure, espresse in mm

s Distanza media tra le fessure, espresse in mm

ϵ_{sm} Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	673.04	0.03	0.30	100.34	0.000016
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-25.11	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-431.63	0.00	0.30	0.00	0.000000
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-606.06	0.01	0.30	122.34	0.000004
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-670.62	0.04	0.30	122.34	0.000019
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-670.62	0.04	0.30	122.34	0.000019
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-606.06	0.01	0.30	122.34	0.000004
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-431.63	0.00	0.30	0.00	0.000000
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-25.11	0.00	0.30	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	673.04	0.03	0.30	100.34	0.000016

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-672.02	0.04	0.30	88.63	0.000025

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

Relazione di calcolo monolite

2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-126.26	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	315.47	0.00	0.30	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	592.01	0.03	0.30	98.36	0.000016
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	742.55	0.08	0.30	111.21	0.000040
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	742.55	0.08	0.30	111.21	0.000040
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	591.44	0.03	0.30	98.36	0.000016
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	313.57	0.00	0.30	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-127.30	0.00	0.30	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-672.02	0.04	0.30	88.63	0.000025

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-673.04	0.06	0.30	88.63	0.000039
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	0.00	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-190.46	0.00	0.30	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-59.33	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-1.31	0.00	0.30	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-18.04	0.00	0.30	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-101.66	0.00	0.30	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	-245.14	0.00	0.30	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-440.38	0.02	0.30	111.21	0.000012
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-672.02	0.06	0.30	83.88	0.000044

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-673.04	0.06	0.30	88.63	0.000039
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	0.00	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-190.46	0.00	0.30	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-59.33	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-1.31	0.00	0.30	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-18.04	0.00	0.30	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-101.66	0.00	0.30	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	-245.14	0.00	0.30	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-440.38	0.02	0.30	111.21	0.000012
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-672.02	0.06	0.30	83.88	0.000044

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	894.01	0.08	0.40	100.34	0.000047
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-68.77	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-838.67	0.10	0.40	122.34	0.000045
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-908.46	0.12	0.40	122.34	0.000058
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-891.77	0.12	0.40	122.34	0.000055
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-796.54	0.08	0.40	122.34	0.000037
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-566.89	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-48.37	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	835.13	0.07	0.40	100.34	0.000038

Verifica fessurazione trasverso [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-973.29	0.08	0.40	88.63	0.000054
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-130.37	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	936.38	0.09	0.40	98.36	0.000055
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1116.54	0.16	0.40	111.21	0.000081
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1070.98	0.15	0.40	111.21	0.000076
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	820.91	0.07	0.40	98.36	0.000041
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	410.07	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-216.58	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-975.32	0.08	0.40	88.63	0.000054

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-894.01	0.09	0.40	88.63	0.000058
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-547.06	0.02	0.40	111.21	0.000009
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-282.39	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-110.40	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-33.09	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-56.24	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-171.88	0.00	0.40	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite

8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-646.32	0.07	0.40	111.21	0.000037
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-973.29	0.10	0.40	83.88	0.000071

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-835.13	0.08	0.40	88.63	0.000054
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-495.77	0.00	0.40	111.21	0.000003
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-241.88	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-81.17	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-14.02	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-46.19	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-167.68	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-647.90	0.08	0.40	111.21	0.000042
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-975.32	0.11	0.40	83.88	0.000075

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	866.97	0.07	0.40	100.34	0.000043
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-64.45	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-828.42	0.09	0.40	122.34	0.000043
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-911.09	0.12	0.40	122.34	0.000058
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-911.13	0.12	0.40	122.34	0.000058
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-828.50	0.09	0.40	122.34	0.000043
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-64.50	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	867.09	0.07	0.40	100.34	0.000043

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1037.27	0.09	0.40	88.63	0.000060
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-210.27	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	490.53	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	953.56	0.10	0.40	98.36	0.000056
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1201.10	0.17	0.40	111.21	0.000090
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1201.20	0.17	0.40	111.21	0.000090
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	952.96	0.10	0.40	98.36	0.000056
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	487.84	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-211.67	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1037.30	0.09	0.40	88.63	0.000060

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-866.97	0.09	0.40	88.63	0.000056
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-522.26	0.01	0.40	111.21	0.000006
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-262.11	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-96.27	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-26.58	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-60.21	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-187.53	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-692.57	0.09	0.40	111.21	0.000046
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-1037.27	0.12	0.40	83.88	0.000080

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-867.09	0.09	0.40	88.63	0.000056
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-522.36	0.01	0.40	111.21	0.000006
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-262.20	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-96.34	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-26.63	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-60.24	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-187.56	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-692.60	0.09	0.40	111.21	0.000046
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-1037.30	0.12	0.40	83.88	0.000080

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	835.13	0.07	0.40	100.34	0.000038
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-48.37	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-566.89	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-796.54	0.08	0.40	122.34	0.000037
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-891.77	0.12	0.40	122.34	0.000055
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-908.46	0.12	0.40	122.34	0.000058
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-838.67	0.10	0.40	122.34	0.000045
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-68.77	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	894.01	0.08	0.40	100.34	0.000047

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-975.32	0.08	0.40	88.63	0.000054
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-215.13	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	412.81	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	821.79	0.07	0.40	98.36	0.000041
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1070.98	0.15	0.40	111.21	0.000076
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1116.54	0.16	0.40	111.21	0.000081
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	935.59	0.09	0.40	98.36	0.000055
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	534.10	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-131.95	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-973.29	0.08	0.40	88.63	0.000054

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-835.13	0.08	0.40	88.63	0.000054
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-495.77	0.00	0.40	111.21	0.000003
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-241.88	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-81.17	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-14.02	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-46.19	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-167.68	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-647.90	0.08	0.40	111.21	0.000042
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-975.32	0.11	0.40	83.88	0.000075

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-894.01	0.09	0.40	88.63	0.000058
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-547.06	0.02	0.40	111.21	0.000009
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-282.39	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-110.40	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-33.09	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-56.24	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-171.88	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-646.32	0.07	0.40	111.21	0.000037
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-973.29	0.10	0.40	83.88	0.000071

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	783.17	0.05	0.40	100.34	0.000029
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-18.55	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-497.41	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-716.99	0.04	0.40	122.34	0.000021
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-814.68	0.09	0.40	122.34	0.000041
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-838.95	0.10	0.40	122.34	0.000045
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-778.19	0.07	0.40	122.34	0.000034
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-569.16	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-47.92	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	869.31	0.08	0.40	100.34	0.000043

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-909.45	0.07	0.40	88.63	0.000047
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-248.70	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	315.95	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	707.72	0.04	0.40	98.36	0.000026
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	983.76	0.13	0.40	111.21	0.000066

Relazione di calcolo monolite

6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1045.42	0.14	0.40	111.21	0.000073
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	879.17	0.08	0.40	98.36	0.000048
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	507.13	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-117.23	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-909.72	0.07	0.40	88.63	0.000047

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-783.17	0.08	0.40	88.63	0.000050
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-202.31	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-48.14	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	15.43	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-15.89	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-131.97	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	-326.86	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-592.05	0.07	0.40	111.21	0.000036
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-909.45	0.10	0.40	83.88	0.000070

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-869.31	0.09	0.40	88.63	0.000057
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-523.62	0.01	0.40	111.21	0.000007
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-261.42	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-91.06	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-13.12	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-31.94	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-140.18	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	-330.17	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-592.93	0.06	0.40	111.21	0.000030
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-909.72	0.10	0.40	83.88	0.000066

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	830.48	0.06	0.40	100.34	0.000037
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-26.82	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-526.71	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-741.60	0.06	0.40	122.34	0.000026
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-821.31	0.09	0.40	122.34	0.000042
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-821.27	0.09	0.40	122.34	0.000042
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-741.52	0.06	0.40	122.34	0.000026
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-526.60	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-26.78	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	830.36	0.06	0.40	100.34	0.000037

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-835.67	0.06	0.40	88.63	0.000040
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-124.85	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	412.75	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	706.04	0.05	0.40	98.36	0.000027
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	856.41	0.10	0.40	111.21	0.000051
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	856.27	0.10	0.40	111.21	0.000051
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	705.00	0.05	0.40	98.36	0.000027
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	410.15	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-126.35	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-835.63	0.06	0.40	88.63	0.000040

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-830.48	0.08	0.40	88.63	0.000054
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-490.16	0.01	0.40	111.21	0.000003
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-234.96	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-70.65	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	4.11	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-13.26	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-114.84	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	-292.84	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-538.83	0.04	0.40	111.21	0.000023
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-835.67	0.09	0.40	83.88	0.000059

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-830.36	0.08	0.40	88.63	0.000054
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-490.06	0.01	0.40	111.21	0.000003
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-234.88	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-70.59	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	4.16	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-13.23	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-114.80	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	-292.81	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-538.79	0.04	0.40	111.21	0.000023
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-835.63	0.09	0.40	83.88	0.000059

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	869.31	0.08	0.40	100.34	0.000043
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-47.92	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-569.16	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-778.19	0.07	0.40	122.34	0.000034
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-838.95	0.10	0.40	122.34	0.000045
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-814.68	0.09	0.40	122.34	0.000041
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-716.99	0.04	0.40	122.34	0.000021
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-497.41	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-18.55	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	783.17	0.05	0.40	100.34	0.000029

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-909.72	0.07	0.40	88.63	0.000047
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-115.75	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	509.76	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	879.89	0.08	0.40	98.36	0.000049
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1045.42	0.14	0.40	111.21	0.000073
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	983.76	0.13	0.40	111.21	0.000066
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	706.83	0.04	0.40	98.36	0.000026
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	313.41	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-249.98	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-909.45	0.07	0.40	88.63	0.000047

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-869.31	0.09	0.40	88.63	0.000057
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-523.62	0.01	0.40	111.21	0.000007
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-261.42	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-91.06	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-13.12	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-31.94	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-140.18	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	-330.17	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-592.93	0.06	0.40	111.21	0.000030
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-909.72	0.10	0.40	83.88	0.000066

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-783.17	0.08	0.40	88.63	0.000050
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-202.31	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-48.14	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	15.43	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-15.89	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-131.97	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	-326.86	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-592.05	0.07	0.40	111.21	0.000036
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-909.45	0.10	0.40	83.88	0.000070

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	949.26	0.09	100.00	100.34	0.000054
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-79.67	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-662.49	0.01	100.00	111.21	0.000005

Relazione di calcolo monolite

4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-896.82	0.12	100.00	122.34	0.000054
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-967.92	0.14	100.00	122.34	0.000067
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-947.05	0.13	100.00	122.34	0.000063
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-844.17	0.09	100.00	122.34	0.000044
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-54.19	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	875.65	0.07	100.00	100.34	0.000043

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1048.61	0.09	100.00	88.63	0.000061
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-131.40	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	592.28	0.01	100.00	101.86	0.000005
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	1022.47	0.11	100.00	98.36	0.000063
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1210.04	0.18	100.00	111.21	0.000091
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1153.09	0.16	100.00	111.21	0.000084
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	878.28	0.08	100.00	98.36	0.000046
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	434.19	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-238.90	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1051.14	0.09	100.00	88.63	0.000061

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-949.26	0.10	100.00	88.63	0.000063
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-584.73	0.03	100.00	111.21	0.000013
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-305.36	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-123.16	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-41.03	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-65.79	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-189.43	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-697.81	0.08	100.00	111.21	0.000042
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-1048.61	0.11	100.00	83.88	0.000078

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-875.65	0.09	100.00	88.63	0.000057
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-520.61	0.01	100.00	111.21	0.000006
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-254.73	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-86.63	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-17.20	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-53.24	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-184.19	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-699.79	0.09	100.00	111.21	0.000048
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-1051.14	0.12	100.00	83.88	0.000082

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	915.45	0.08	100.00	100.34	0.000049
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-74.29	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-643.78	0.00	100.00	111.21	0.000001
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-884.01	0.11	100.00	122.34	0.000052
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-971.21	0.14	100.00	122.34	0.000067
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-971.25	0.14	100.00	122.34	0.000067
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-884.12	0.11	100.00	122.34	0.000052
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-643.90	0.00	100.00	111.21	0.000001
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-74.34	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	915.60	0.08	100.00	100.34	0.000049

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1128.58	0.10	100.00	88.63	0.000068
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-231.28	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	534.30	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	1043.95	0.11	100.00	98.36	0.000065
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1315.74	0.20	100.00	111.21	0.000102
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1315.87	0.20	100.00	111.21	0.000102
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	1043.34	0.11	100.00	98.36	0.000065
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	531.41	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-232.77	0.00	100.00	0.00	0.000000

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1128.62	0.10	100.00	88.63	0.000068
----	-------	----------	----------	--------	---------	----------	------	--------	-------	----------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-915.45	0.09	100.00	88.63	0.000060
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-553.73	0.02	100.00	111.21	0.000009
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-280.03	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-105.51	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-32.90	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-70.75	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-209.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-755.62	0.10	100.00	111.21	0.000054
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-1128.58	0.13	100.00	83.88	0.000089

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-915.60	0.09	100.00	88.63	0.000060
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-553.86	0.02	100.00	111.21	0.000009
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-280.13	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-105.59	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-32.96	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-70.80	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-209.04	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-755.66	0.10	100.00	111.21	0.000054
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-1128.62	0.13	100.00	83.88	0.000089

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	875.65	0.07	100.00	100.34	0.000043
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-54.19	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-844.17	0.09	100.00	122.34	0.000044
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-947.05	0.13	100.00	122.34	0.000063
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-967.92	0.14	100.00	122.34	0.000067
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-896.82	0.12	100.00	122.34	0.000054
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-662.49	0.01	100.00	111.21	0.000005
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-79.67	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	949.26	0.09	100.00	100.34	0.000054

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1051.14	0.09	100.00	88.63	0.000061
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-237.35	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	437.15	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	879.24	0.08	100.00	98.36	0.000046
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1153.09	0.16	100.00	111.21	0.000084
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1210.04	0.18	100.00	111.21	0.000091
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	1021.62	0.11	100.00	98.36	0.000063
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	589.23	0.01	100.00	101.86	0.000005
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-133.12	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1048.61	0.09	100.00	88.63	0.000061

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-875.65	0.09	100.00	88.63	0.000057
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-520.61	0.01	100.00	111.21	0.000006
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-254.73	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-86.63	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-17.20	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-53.24	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-184.19	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-699.79	0.09	100.00	111.21	0.000048
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-1051.14	0.12	100.00	83.88	0.000082

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-949.26	0.10	100.00	88.63	0.000063

Relazione di calcolo monolite

2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-584.73	0.03	100.00	111.21	0.000013
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-305.36	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-123.16	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-41.03	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-65.79	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-189.43	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-697.81	0.08	100.00	111.21	0.000042
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-1048.61	0.11	100.00	83.88	0.000078

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	810.72	0.06	100.00	100.34	0.000032
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-16.88	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-513.84	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-744.71	0.05	100.00	122.34	0.000025
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-850.69	0.10	100.00	122.34	0.000046
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-881.03	0.11	100.00	122.34	0.000051
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-821.23	0.09	100.00	122.34	0.000040
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-53.64	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	918.36	0.09	100.00	100.34	0.000049

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-968.80	0.08	100.00	88.63	0.000053
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-279.31	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	316.07	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	736.65	0.05	100.00	98.36	0.000028
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1044.06	0.14	100.00	111.21	0.000072
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1121.14	0.16	100.00	111.21	0.000081
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	951.10	0.09	100.00	98.36	0.000056
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-114.72	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-969.15	0.08	100.00	88.63	0.000053

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-810.72	0.08	100.00	88.63	0.000053
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-205.26	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-45.33	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	19.63	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-15.34	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-139.55	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-629.97	0.08	100.00	111.21	0.000042
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-968.80	0.11	100.00	83.88	0.000076

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-918.36	0.09	100.00	88.63	0.000061
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-555.40	0.02	100.00	111.21	0.000010
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-279.16	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-98.99	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-16.08	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-35.42	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-149.82	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-631.07	0.07	100.00	111.21	0.000034
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-969.15	0.10	100.00	83.88	0.000071

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	869.83	0.07	100.00	100.34	0.000042
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-27.25	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-550.48	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-775.49	0.07	100.00	122.34	0.000031
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-858.98	0.10	100.00	122.34	0.000047
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-858.94	0.10	100.00	122.34	0.000047
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-775.38	0.07	100.00	122.34	0.000031

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-550.35	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-27.19	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	869.69	0.07	100.00	100.34	0.000042

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-876.58	0.07	100.00	88.63	0.000044
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-124.50	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	437.07	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	734.55	0.05	100.00	98.36	0.000030
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	884.88	0.10	100.00	111.21	0.000053
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	884.70	0.10	100.00	111.21	0.000053
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	733.39	0.05	100.00	98.36	0.000030
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	434.30	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-126.11	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-876.54	0.07	100.00	88.63	0.000044

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-869.83	0.09	100.00	88.63	0.000058
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-513.61	0.01	100.00	111.21	0.000006
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-246.09	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-73.48	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	5.46	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-12.07	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-118.13	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	-304.77	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-563.44	0.05	100.00	111.21	0.000026
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-876.58	0.09	100.00	83.88	0.000062

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-869.69	0.09	100.00	88.63	0.000058
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-513.48	0.01	100.00	111.21	0.000006
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-245.99	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-73.40	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	5.52	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-12.02	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-118.09	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	-304.73	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-563.39	0.05	100.00	111.21	0.000026
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-876.54	0.09	100.00	83.88	0.000062

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	918.36	0.09	100.00	100.34	0.000049
2	1.94	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-53.64	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.52	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	5.00	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-821.23	0.09	100.00	122.34	0.000040
5	6.48	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-881.03	0.11	100.00	122.34	0.000051
6	8.07	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-850.69	0.10	100.00	122.34	0.000046
7	9.55	0.003041	0.003041	592.98	-592.98	-744.71	0.05	100.00	122.34	0.000025
8	11.03	0.003041	0.003267	593.90	-596.84	-513.84	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.61	0.003041	0.003380	594.36	-598.77	-16.88	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.07	0.003607	0.003041	602.63	-595.27	810.72	0.06	100.00	100.34	0.000032

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{im}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-969.15	0.08	100.00	88.63	0.000053
2	1.93	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-113.12	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.49	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	4.96	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	951.86	0.10	100.00	98.36	0.000056
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1121.14	0.16	100.00	111.21	0.000081
6	7.97	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1044.06	0.14	100.00	111.21	0.000072
7	9.59	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	735.68	0.05	100.00	98.36	0.000028
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	313.37	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.63	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-280.65	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.07	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-968.80	0.08	100.00	88.63	0.000053

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

Relazione di calcolo monolite

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-918.36	0.09	100.00	88.63	0.000061
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-555.40	0.02	100.00	111.21	0.000010
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-279.16	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-98.99	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-16.08	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-35.42	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-149.82	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-631.07	0.07	100.00	111.21	0.000034
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-969.15	0.10	100.00	83.88	0.000071

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.65	0.003041	0.005039	332.59	-351.26	-810.72	0.08	100.00	88.63	0.000053
2	1.53	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.41	0.003267	0.004247	333.25	-342.40	-205.26	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.28	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-45.33	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.16	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	19.63	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.14	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-15.34	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.02	0.003041	0.004247	330.51	-341.76	-139.55	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	6.89	0.003380	0.004247	334.62	-342.72	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	7.77	0.003154	0.004247	331.88	-342.08	-629.97	0.08	100.00	111.21	0.000042
10	8.65	0.003041	0.005378	333.46	-355.33	-968.80	0.11	100.00	83.88	0.000076

Inviluppo spostamenti nodaliInviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{xmin} [m]	u _{xmax} [m]	u _{ymin} [m]	u _{ymin} [m]
0.48	-0.000176	0.000319	0.002620	0.005608
1.94	-0.000192	0.000304	0.002044	0.004220
3.52	-0.000210	0.000289	0.001405	0.002754
5.00	-0.000226	0.000273	0.000944	0.001719
6.48	-0.000241	0.000258	0.000702	0.001147
8.07	-0.000258	0.000241	0.000702	0.001147
9.55	-0.000273	0.000226	0.000944	0.001719
11.03	-0.000289	0.000210	0.001405	0.002754
12.61	-0.000304	0.000192	0.002044	0.004220
13.98	-0.000319	0.000176	0.002620	0.005608

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{xmin} [m]	u _{xmax} [m]	u _{ymin} [m]	u _{ymin} [m]
0.48	-0.000209	0.000335	0.002755	0.005907
1.93	-0.000223	0.000322	0.003428	0.007522
3.49	-0.000238	0.000308	0.004255	0.009426
4.96	-0.000252	0.000295	0.004867	0.011011
6.58	-0.000268	0.000280	0.005242	0.011970
7.98	-0.000280	0.000268	0.005241	0.011971
9.59	-0.000295	0.000252	0.004865	0.011009
11.06	-0.000308	0.000238	0.004251	0.009418
12.63	-0.000322	0.000223	0.003427	0.007519
14.08	-0.000335	0.000209	0.002755	0.005907

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{xmin} [m]	u _{xmax} [m]	u _{ymin} [m]	u _{ymin} [m]
0.65	-0.000176	0.000319	0.002620	0.005608
1.53	-0.000440	0.000106	0.002637	0.005644
2.41	-0.000686	0.000044	0.002654	0.005679
3.28	-0.000812	0.000040	0.002670	0.005713
4.16	-0.000885	0.000044	0.002685	0.005747
5.14	-0.000941	0.000032	0.002702	0.005784
6.02	-0.000953	0.000014	0.002716	0.005816
6.89	-0.000861	0.000020	0.002730	0.005847
7.77	-0.000556	0.000103	0.002743	0.005877
8.65	-0.000209	0.000335	0.002755	0.005907

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{xmin} [m]	u _{xmax} [m]	u _{ymin} [m]	u _{ymin} [m]
0.65	-0.000319	0.000176	0.002620	0.005608
1.53	-0.000106	0.000440	0.002637	0.005644

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

2.41	-0.000044	0.000686	0.002654	0.005679
3.28	-0.000040	0.000812	0.002670	0.005713
4.16	-0.000044	0.000885	0.002685	0.005747
5.14	-0.000032	0.000941	0.002702	0.005784
6.02	-0.000014	0.000953	0.002716	0.005816
6.89	-0.000020	0.000861	0.002730	0.005847
7.77	-0.000103	0.000556	0.002743	0.005877
8.65	-0.000335	0.000209	0.002755	0.005907

Inviluppo sollecitazioni nodali

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.48	-1323.33	-673.04	-1245.73	-593.92	346.96	622.22
1.94	-42.79	114.81	-708.89	-348.08	346.96	622.22
3.52	383.54	928.34	-323.97	-166.53	346.96	622.22
5.00	576.99	1254.45	-142.56	-68.89	346.96	622.22
6.48	656.26	1357.22	-57.45	-1.74	346.96	622.22
8.07	656.26	1357.28	9.11	66.16	346.96	622.22
9.55	576.99	1254.45	76.88	155.38	346.96	622.22
11.03	383.54	928.34	178.52	346.83	346.96	622.22
12.61	-42.79	114.81	365.72	743.91	346.96	622.22
14.08	-1323.33	-673.04	593.92	1245.73	346.96	622.22

Inviluppo sollecitazioni trasverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.48	-1591.46	-672.02	420.51	1011.60	275.74	624.53
1.93	-396.28	-113.12	330.65	783.83	275.74	624.53
3.49	257.94	838.20	231.93	597.30	275.74	624.53
4.96	558.59	1474.73	135.33	365.18	275.74	624.53
6.58	710.22	1858.83	16.06	184.61	275.74	624.53
7.98	710.19	1859.01	-184.61	-16.06	275.74	624.53
9.59	557.91	1473.89	-365.54	-135.62	275.74	624.53
11.06	255.90	833.90	-598.55	-232.46	275.74	624.53
12.63	-398.15	-114.72	-784.48	-330.84	275.74	624.53
14.08	-1591.52	-672.02	-1011.60	-420.51	275.74	624.53

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.65	-1323.33	-673.04	351.30	634.17	604.53	1268.10
1.53	-817.12	-390.65	275.39	512.45	584.94	1239.95
2.41	-428.48	-146.36	190.43	364.01	565.35	1211.80
3.28	-174.67	10.87	105.35	205.55	545.77	1183.64
4.16	-60.28	78.64	18.86	51.73	526.18	1155.49
5.14	-102.50	59.08	-148.83	-61.05	503.92	1124.21
6.02	-297.21	-39.10	-303.73	-132.38	483.07	1096.06
6.89	-623.71	-211.42	-446.90	-196.69	462.21	1067.91
7.77	-1066.43	-438.69	-562.80	-248.09	441.36	1039.75
8.65	-1591.46	-672.02	-624.53	-275.74	420.51	1011.60

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.65	-1323.33	-673.04	-634.17	-351.30	604.53	1268.10
1.53	-817.12	-390.65	-512.45	-275.39	584.94	1239.95
2.41	-428.48	-146.36	-364.01	-190.43	565.35	1211.80
3.28	-174.67	10.87	-205.55	-105.35	545.77	1183.64
4.16	-60.28	78.64	-51.73	-18.86	526.18	1155.49
5.14	-102.56	59.08	61.05	148.81	503.92	1124.21
6.02	-297.26	-39.09	132.38	303.73	483.07	1096.06
6.89	-623.77	-211.41	196.69	446.90	462.21	1067.91
7.77	-1066.49	-438.68	248.09	562.81	441.36	1039.75
8.65	-1591.52	-672.02	275.74	624.53	420.51	1011.60

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{tmin} [MPa]	σ_{tmax} [MPa]
0.48	0.220	0.471
1.94	0.172	0.354

Relazione di calcolo monolite

3.52	0.118	0.231
5.00	0.079	0.144
6.48	0.059	0.096
8.07	0.059	0.096
9.55	0.079	0.144
11.03	0.118	0.231
12.61	0.172	0.354
14.08	0.220	0.471

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.48	0.003607	0.003041	1.75
1.94	0.003041	0.003380	2.81
3.52	0.003041	0.003267	1.64
5.00	0.003041	0.003041	1.42
6.48	0.003041	0.003041	1.42
8.07	0.003041	0.003041	1.42
9.55	0.003041	0.003041	1.42
11.03	0.003041	0.003267	1.60
12.61	0.003041	0.003380	2.63
14.08	0.003607	0.003041	1.75

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.48	476.64	7844.42	4697.89	0.000339
1.94	476.64	2513.52	4697.89	0.000226
3.52	476.64	0.00	0.00	0.000000
5.00	476.64	0.00	0.00	0.000000
6.48	476.64	0.00	0.00	0.000000
8.07	476.64	0.00	0.00	0.000000
9.55	476.64	0.00	0.00	0.000000
11.03	476.64	0.00	0.00	0.000000
12.61	476.64	2513.52	4697.89	0.000226
14.08	476.64	7844.42	4697.89	0.000339

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.48	0.004247	0.005039	1.72
1.93	0.004474	0.004587	2.44
3.49	0.004474	0.004361	1.80
4.96	0.004587	0.004247	1.30
6.58	0.004247	0.004247	1.18
7.98	0.004247	0.004247	1.18
9.59	0.004587	0.004247	1.31
11.06	0.004474	0.004361	1.80
12.63	0.004474	0.004587	2.43
14.08	0.004247	0.005039	1.72

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.48	491.65	4061.89	4313.04	0.000226
1.93	521.59	1169.03	4356.42	0.000226
3.49	521.59	1169.03	4356.42	0.000226
4.96	491.65	0.00	0.00	0.000000
6.58	491.65	0.00	0.00	0.000000
7.98	491.65	0.00	0.00	0.000000
9.59	491.65	0.00	0.00	0.000000
11.06	526.93	1172.78	4364.15	0.000226
12.63	521.59	1172.78	4356.42	0.000226
14.08	491.65	4061.89	4313.04	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
---	-----------------	-----------------	----

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

0.65	0.003041	0.005039	1.49
1.53	0.003267	0.004247	1.88
2.41	0.003267	0.004247	3.99
3.28	0.003041	0.004247	7.85
4.16	0.003041	0.004247	12.49
5.14	0.003041	0.004247	10.31
6.02	0.003041	0.004247	5.44
6.89	0.003380	0.004247	2.38
7.77	0.003154	0.004247	1.26
8.65	0.003041	0.005378	1.46

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.65	567.44	3677.80	3584.60	0.000226
1.53	501.64	0.00	0.00	0.000000
2.41	497.59	0.00	0.00	0.000000
3.28	493.55	0.00	0.00	0.000000
4.16	489.50	0.00	0.00	0.000000
5.14	485.01	0.00	0.00	0.000000
6.02	480.96	0.00	0.00	0.000000
6.89	476.92	0.00	0.00	0.000000
7.77	526.79	2758.35	3525.72	0.000339
8.65	530.58	1838.90	3531.22	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.65	0.003041	0.005039	1.49
1.53	0.003267	0.004247	1.88
2.41	0.003267	0.004247	3.99
3.28	0.003041	0.004247	7.85
4.16	0.003041	0.004247	12.49
5.14	0.003041	0.004247	10.31
6.02	0.003041	0.004247	5.44
6.89	0.003380	0.004247	2.38
7.77	0.003154	0.004247	1.26
8.65	0.003041	0.005378	1.46

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.65	547.70	3677.80	3556.01	0.000226
1.53	501.64	0.00	0.00	0.000000
2.41	497.59	0.00	0.00	0.000000
3.28	493.55	0.00	0.00	0.000000
4.16	489.50	0.00	0.00	0.000000
5.14	485.01	0.00	0.00	0.000000
6.02	480.96	0.00	0.00	0.000000
6.89	476.92	0.00	0.00	0.000000
7.77	514.89	2758.35	3508.49	0.000339
8.65	510.84	1838.90	3502.63	0.000113

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.3000 m

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.48	0.003607	0.003041	4.706	170.262	62.950
1.94	0.003041	0.003380	0.560	8.180	4.038
3.52	0.003041	0.003267	3.434	46.282	113.354
5.00	0.003041	0.003041	4.709	62.509	185.102
6.48	0.003041	0.003041	5.086	67.348	205.281
8.07	0.003041	0.003041	5.086	67.351	205.293
9.55	0.003041	0.003041	4.709	62.509	185.102
11.03	0.003041	0.003267	3.434	46.282	113.354
12.61	0.003041	0.003380	0.560	8.180	4.038
14.08	0.003607	0.003041	4.706	170.262	62.950

X	τ _c	A _{sw}
0.48	-0.83	0.000339
1.94	-0.47	0.000226
3.52	-0.22	0.000000

Relazione di calcolo monolite

5.00	-0.10	0.000000
6.48	-0.04	0.000000
8.07	0.04	0.000000
9.55	0.10	0.000000
11.03	0.23	0.000000
12.61	0.50	0.000226
14.08	0.83	0.000339

Verifica sezioni trasverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 1.2000 m

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.48	0.004247	0.005039	5.372	71.918	170.812
1.93	0.004474	0.004587	1.458	20.343	22.358
3.49	0.004474	0.004361	3.007	83.208	40.678
4.96	0.004587	0.004247	5.133	169.488	68.498
6.58	0.004247	0.004247	6.548	241.001	86.525
7.98	0.004247	0.004247	6.549	241.029	86.533
9.59	0.004587	0.004247	5.130	169.365	68.461
11.06	0.004474	0.004361	2.992	82.589	40.488
12.63	0.004474	0.004587	1.465	20.432	22.592
14.08	0.004247	0.005039	5.373	71.920	170.819

X	τ _c	A _{sw}
0.48	0.73	0.000226
1.93	0.56	0.000226
3.49	0.43	0.000226
4.96	0.26	0.000000
6.58	0.13	0.000000
7.98	-0.13	0.000000
9.59	-0.26	0.000000
11.06	-0.43	0.000226
12.63	-0.56	0.000226
14.08	-0.73	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.65	0.003041	0.005039	7.307	98.026	153.755
1.53	0.003267	0.004247	4.802	65.262	82.067
2.41	0.003267	0.004247	2.633	36.967	18.117
3.28	0.003041	0.004247	1.475	21.285	5.786
4.16	0.003041	0.004247	1.024	15.059	10.026
5.14	0.003041	0.004247	1.131	16.503	8.400
6.02	0.003041	0.004247	1.896	26.876	7.101
6.89	0.003380	0.004247	3.620	49.376	57.640
7.77	0.003154	0.004247	6.035	80.215	144.144
8.65	0.003041	0.005378	8.243	109.377	201.085

Y	τ _c	A _{sw}
0.65	0.59	0.000226
1.53	0.48	0.000000
2.41	0.34	0.000000
3.28	0.19	0.000000
4.16	0.05	0.000000
5.14	-0.14	0.000000
6.02	-0.28	0.000000
6.89	-0.41	0.000000
7.77	-0.52	0.000339
8.65	-0.57	0.000113

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 0.9500 m

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.65	0.003041	0.005039	7.307	98.026	153.755
1.53	0.003267	0.004247	4.802	65.262	82.067
2.41	0.003267	0.004247	2.633	36.967	18.117
3.28	0.003041	0.004247	1.475	21.285	5.786

PV_D_SR_VS_MS_3_C_011A_001_0_001_R_A_0

4.16	0.003041	0.004247	1.024	15.059	10.026
5.14	0.003041	0.004247	1.131	16.503	8.401
6.02	0.003041	0.004247	1.896	26.881	7.100
6.89	0.003380	0.004247	3.620	49.382	57.635
7.77	0.003154	0.004247	6.036	80.221	144.136
8.65	0.003041	0.005378	8.244	109.383	201.080

Y	τ_c	A_{sw}
0.65	-0.59	0.000226
1.53	-0.48	0.000000
2.41	-0.34	0.000000
3.28	-0.19	0.000000
4.16	-0.05	0.000000
5.14	0.14	0.000000
6.02	0.28	0.000000
6.89	0.41	0.000000
7.77	0.52	0.000339
8.65	0.57	0.000113