

COMMITTENTE:



DIREZIONE INVESTIMENTI
DIREZIONE PROGRAMMI INVESTIMENTI
DIRETTRICE SUD - PROGETTO ADRIATICA

DIREZIONE LAVORI:



APPALTATORE:

Mandataria

Mandanti



PROGETTAZIONE:

MANDATARIA

MANDANTI



PROGETTO ESECUTIVO

LINEA PESCARA - BARI
RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA
LOTTI 2 e 3 - RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

SERVIZI INTERFERENTI

Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.
A.A.D'AGOSTINO COSTRUZIONI GENERALI S.r.l.

L'Appaltatore Il Direttore Tecnico
Ing. Gianguido Babini
(Ing. Gianguido Babini)

I progettisti (il Direttore della progettazione)
Ing. Massimo Facchini

Data Ottobre 2023

firma

Data Ottobre 2023

firma

COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA / DISCIPLINA	PROGR	REV	SCALA
L I O B	0 2	E	ZZ	C L	S I 0 0 0 0	0 0 1	A	---

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato/D
A	Prima emissione	Musacchio EM	Ottobre 2023	Ciardullo RC	Ottobre 2023	Sisinno	Ottobre 2023	M. Facchini Ottobre 2023

MANDATARIA 		MANDANTI 		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA								
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.		COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
		LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	1

INDICE

1.. PREMESSA	2
2.. DESCRIZIONE DELL'INTERVENTO	3
3.. MODALITÀ DI OTTEMPERANZA ALLA PRESCRIZIONE N.46.....	4
4.. INDIVIDUAZIONE CONDOTTE DA PROTEGGERE	5
4.1 Dati di base per la progettazione	5
4.2 Interventi di risoluzione	6
5.. SOLUZIONE PROGETTUALE INTERFERENZE 16-17-34-37-57-58.....	8
5.1 SOLUZIONE PROGETTUALE INTERFERENZE 16-17.....	9
5.2 SOLUZIONE PROGETTUALE INTERFERENZE 34-37-57-58	13
6.. DICHIARAZIONI SECONDO N.T.C. 2018 (PUNTO 10.2).....	17
7.. ALLEGATI	19

 		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA										
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.		COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
		LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	2

1. PREMESSA

Il presente elaborato attiene la progettazione esecutiva per la realizzazione dei Lotti 2 e 3 Termoli - Ripalta del raddoppio della tratta ferroviaria Termoli – Lesina sulla Linea Pescara – Bari, dal km 0+000 al km 24+900, per uno sviluppo di circa 24,9 km.

Con Ordinanza n.3 del Commissario Straordinario del 24 giugno 2021, si procede all'approvazione del Progetto Definitivo, di cui all'allegato 43 dello Schema di Convenzione, sulla scorta della nota del 24 giugno 2021, Prot. RFI-DIN.GIA0011\P\2021\315, con la quale la Responsabile della struttura Gestione investimenti della Direzione Investimenti di RFI, ha trasmesso la Relazione istruttoria, che propone al Commissario straordinario l'approvazione del progetto definitivo della tratta ferroviaria Termoli-Ripalta, ai sensi e per gli effetti del combinato disposto all'art.4, comma 2, della L. n.55/2019, degli artt.166 e 167, comma 5, del D.Lgs. n.163/2006 e s.m.i., e degli artt.10 e 12 del DPR n.327/2001 e s.m.i.. L'Ordinanza contiene i seguenti allegati:

- Allegato 1 - Prescrizioni e raccomandazioni;
- Allegato 2 - Scheda di sintesi – Esame e Pareri;
- Allegato 3 - Cronoprogramma.
- ALLEGATO A - Pareri Ministeri e Regione;
- ALLEGATO B - Relazione del progettista attestante la rispondenza al progetto preliminare e l'ottemperanza alle prescrizioni contenute nella delibera CIPE n. 2/2015;
- ALLEGATO C - Relazione istruttoria sugli esiti della pubblicizzazione;
- ALLEGATO D - Conferenza di Servizi - Documento conclusivo, ex art.168 c.4;
- ALLEGATO E - Atti citati nella Relazione;
- ALLEGATO F - Relazione generale delle interferenze con relativi elaborati grafici;
- ALLEGATO G - Planimetrie di progetto e Planimetrie delle aree vincolate

Per i Lotti 2 e 3, a seguito della prescrizione n.50 che il CIPE ha formulato in sede di approvazione del Progetto Preliminare, è stata prevista una variante localizzativa nel Comune di Campomarino che ha reso infattibile la ripartizione in due lotti funzionali. Pertanto, il presente Progetto Definitivo, considera un unico lotto funzionale (denominato Lotto 2-3) tra Termoli e Ripalta, con uno sviluppo complessivo di 24.9 km.

In data 24/06/2021 con nota protocollata RFI-DIN-DIS\A0011\P\2021\0000010 mediante l'Ordinanza n. 3 il Commissario Straordinario per il Completamento del raddoppio Pescara - Bari, ai sensi dell'art. 3 del DPCM 16 aprile 2021, approva il Progetto Definitivo del Lotto 2-3 Termoli Ripalta.

Con nota prot. n. 393/2022 del 12/04/2022 è stato comunicato che per la gara DAC.0238.2021 è risultato aggiudicatario l'operatore economico costituito dall'ATI D'Agostino Angelo Antonio Costruzioni Generali Srl (mandataria) ed ATLANTE Società Consortile per Azioni (mandante) con Progettista Indicato HUB Engineering Consorzio Stabile Scarl (mandataria) ed Hypro Srl (mandante);

Con Verbale di Accordi n.1 le Parti, si è previsto di suddividere l'oggetto dell'appalto come segue:

- “opere di Fase A”, costituite dalle opere di stabilizzazione dei versanti in corrispondenza degli imbocchi lato Termoli e lato Lesina della galleria Campomarino;
- “opere di Fase B”, costituite da tutte le opere oggetto dell'appalto non incluse tra le “opere di Fase A”;

Oggetto della presente sono le succitate Opere di Fase “B”

La presente relazione viene redatta in riferimento a quanto stabilito dall'Art. 185 comma 7 del D.lgs 163/06 e ss.mm.ii. in relazione al richiamato Art. 20, comma 4 dell'Allegato XXI al medesimo D.lgs nel quale si prevede che la relazione generale del progetto esecutivo contiene, tra l'altro, “l'attestazione della rispondenza al progetto definitivo ed alle eventuali prescrizioni dettate in sede di approvazione dello stesso, con particolare riferimento alla compatibilità ambientale ed alla localizzazione dell'opera”.

In particolare riporta la rispondenza del Progetto Esecutivo al Progetto Definitivo ed il recepimento alle prescrizioni succitate (per le sole prescrizioni e raccomandazioni durante le successive fasi progettuali e durante la fase realizzativa) di cui l'Allegato 1 sopra richiamato.

 		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA										
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.		COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
		LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	3

2. DESCRIZIONE DELL'INTERVENTO

Il presente elaborato attiene la progettazione esecutiva per la realizzazione dei Lotti 2 e 3 Termoli - Ripalta del raddoppio della tratta ferroviaria Termoli – Lesina sulla Linea Pescara – Bari, dal km 0+000 al km 24+900, per uno sviluppo di circa 24,9 km.

Attualmente, la tratta a singolo binario Termoli – P.M. Lesina della Linea Pescara – Bari rappresenta un collo di bottiglia dell'intera Direttrice Adriatica, che impedisce incrementi di traffico e comporta limitazioni nell'impostazione dell'orario, dovendo considerare incroci e precedenza che incidono sugli effettivi tempi di percorrenza.

Il Progetto del raddoppio, inserito fra le infrastrutture strategiche di interesse nazionale ai sensi della L. n. 443/2001 (approvazione della Delibera CIPE 21/12/2001, n.121), mira ad uniformare gli standard di esercizio della tratta Termoli-Lesina a quelli dell'intera direttrice adriatica, riveste una notevole importanza e mira al raggiungimento dei seguenti obiettivi:

- Aumento della velocità massima del tracciato e della capacità della linea;
- Elevazione degli indici di qualità del servizio, in termini di regolarità del traffico e di migliore adattabilità alla domanda di trasporto (risposta dinamica);
- Riduzione dei costi d'uso dell'infrastruttura, migliore coordinamento delle attività di circolazione dei treni e di manutenzione delle infrastrutture;
- Miglioramento dell'offerta di trasporto conseguente alla riduzione dei tempi di percorrenza della relazione.

L'intervento, inoltre, è volto a migliorare la sicurezza della circolazione in considerazione delle criticità del territorio dal punto di vista idraulico. Infatti, la tratta in esame si colloca all'interno di un articolato reticolo idrografico con numerosi corsi d'acqua aventi, per lo più, andamento semi-rettilineo ortogonale alla linea di costa. I corsi d'acqua più importanti attraversati sono il Fiume Biferno (nella Regione Molise,), il Torrente Saccione (a sud di Lido di Campomarino, segna il confine amministrativo fra la Regione Molise e la Regione Puglia) e il Fiume Fortore (nella Regione Puglia) che interessa il Lotto 1 dell'intervento.

Le aree di valle prossime agli apparati focivi di detti corsi d'acqua, soprattutto del Fiume Biferno e del Fiume Fortore, interessate dall'attraverso della linea in progetto, sono soggette ad elevato rischio idraulico. In tal senso, il progetto si pone quale obiettivo quello dell'ottimizzazione delle relazioni con detto contesto idrografico, finalizzata al superamento delle attuali condizioni di rischio che certamente possono interferire con alcuni tratti dell'attuale percorso in rilevato. La previsione di realizzazione di nuovi viadotti garantirà una maggiore trasparenza idraulica dell'opera, con diminuzione di eventuali fenomeni di allagamento e contenimento delle piene.

Il raddoppio della tratta Termoli-Lesina è stato suddiviso tre lotti funzionali:

- Lotto 1: Ripalta-Lesina, dal km 24+200 al km 31+044, sviluppo di circa 6,8 km;
- Lotto 2: Termoli-Campomarino, dal km 0+000 al km 5+940, sviluppo di circa 5,9 km;
- Lotto 3: Campomarino-Ripalta, dal km 5+940 al km 24+200, sviluppo di circa 18,3 km.

In questa sede è sviluppato il **Progetto Esecutivo dei Lotti 2 e 3**, di cui il CIPE ha approvato, con Delibera n. 2 del 28/1/2015, il Progetto Preliminare con prescrizioni e raccomandazioni.

Per i Lotti 2 e 3, a seguito della prescrizione n.50 che il CIPE ha formulato in sede di approvazione del Progetto Preliminare, è stata prevista una variante localizzativa nel Comune di Campomarino che ha reso infattibile la ripartizione in due lotti funzionali. Pertanto, il presente Progetto Definitivo, considera un unico lotto funzionale (denominato Lotto 2-3) tra Termoli e Ripalta, con uno sviluppo complessivo di 24.9 km.

In data 24/06/2021 con nota protocollata RFI-DIN-DIS\A0011\P\2021\0000010 mediante l'Ordinanza n. 3 il Commissario Straordinario per il Completamento del raddoppio Pescara - Bari, ai sensi dell'art. 3 del DPCM 16 aprile 2021, approva il Progetto Definitivo del Lotto 2-3 Termoli Ripalta.

MANDATARIA HUB ENGINEERING <small>CONSORZIO STABILE SOCIETÀ CONSORTILE & S.R.L.</small>		MANDANTI HYpro		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA								
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.		COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
		LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	4

3. MODALITÀ DI OTTEMPERANZA ALLA PRESCRIZIONE N.46

Il presente elaborato è stato redatto in risposta alla prescrizione in oggetto (la n.46), relativa all’Ordinanza del Commissario Straordinario n.3 del 2021.

Il presente elaborato attiene la progettazione esecutiva per la realizzazione dei Lotti 2 e 3 Termoli - Ripalta del raddoppio della tratta ferroviaria Termoli – Lesina sulla Linea Pescara – Bari, dal km 0+000 al km 24+900, per uno sviluppo di circa 24,9 km. Di seguito si riporta la prescrizione n.46, di cui all’Ordinanza n.3 di approvazione del progetto definitivo.

Per rispondere a tale prescrizione sono stati prodotti due elaborati aggiuntivi:

1. LI0B02EZZBZSI0000003A - Prescrizione n.46 – Particolari delle opere con struttura a telaio in c.a.;
2. LI0B02EZZCLSI0000001A - Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a..

Il primo elaborato riporta i dettagli costruttivi ed i particolari delle opere di protezione che sono stati definiti per proteggere le condotte esistenti, di seguito si propone uno stralcio planimetrico del suddetto elaborato:

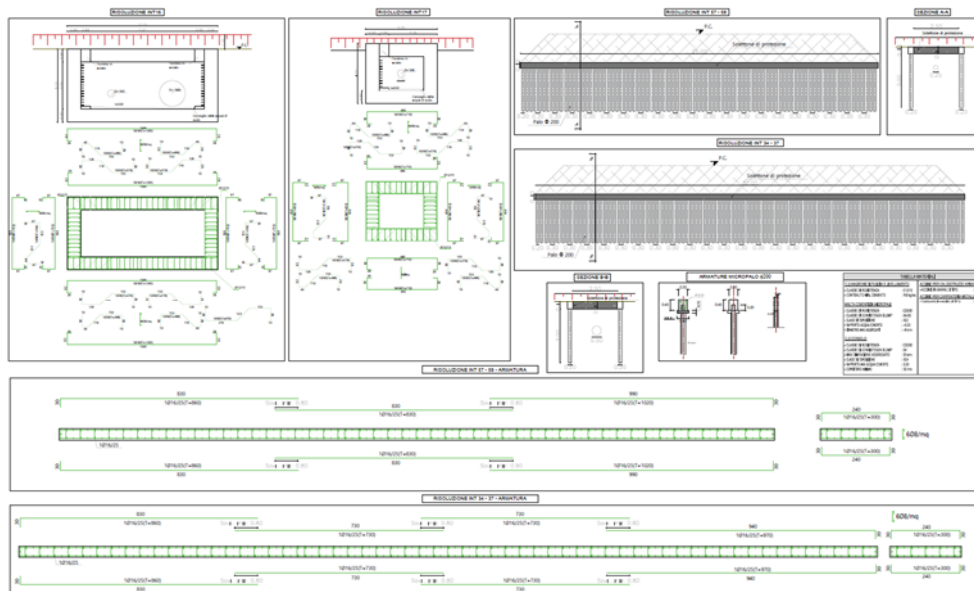


Figura 3-1- Stralcio elaborato LI0B02EZZBZSI0000003A

Il secondo elaborato, che viene trattato con la presente relazione di calcolo, espone e descrive nel dettaglio i calcoli che hanno portato alla definizione delle strutture di protezione in c.a..

MANDATARIA 		MANDANTI 		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA										
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.				COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
				LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	5

4. INDIVIDUAZIONE CONDOTTE DA PROTEGGERE

Le condotte interferenti da proteggere appartengono all'Ente Gestore "Consorzio di Bonifica Trigno e Biferno", nella tabella riepilogativa si riportano le informazioni essenziali, utilizzate, per procedere con la definizione delle risoluzioni alle singole interferenze.

ID	WBS	PROGRESSIVA DI PROGETTO	COMUNE	DESCRIZIONE DELLE EVIDENZE	ELEMENTO DI PROGETTO CHE CREA INTERFERENZA
INT 16	SI06	Viabilità NV02A (5+182,20 prog. Ferroviaria) - 2 CONDOTTE	Campomarino	Condotta di distribuzione Primaria	VIABILITA' RILEVATO NV02A
INT 17	SI07	Viabilità NV02A (5+192,36 prog. Ferroviaria)	Campomarino	Condotta di distribuzione Secondaria	VIABILITA' RILEVATO NV02A
INT 34	SI20	Viabilità NV04A (7+664,70 prog. Ferroviaria)	Campomarino	Condotta di distribuzione Comiziale	VIABILITA' TRINCEA NV04A
INT 37	SI23	Viabilità NV08B (8+042,51 prog. Ferroviaria)	Campomarino	Condotta di distribuzione Secondaria	TRACCIATO FERROVIARIO RILEVATO NV08B
INT 57	SI32	Viabilità NV07 (10+126 - 10+170) prog. Ferroviaria)	Campomarino	Condotta di distribuzione Comiziale	TRACCIATO FERROVIARIO RILEVATO NV07
INT 58	SI33	Viabilità NV07 (10+126 - 10+170 prog. Ferroviaria)	Campomarino	Condotta di distribuzione Secondaria	TRACCIATO FERROVIARIO RILEVATO NV07

Tabella 1 – Interferenze oggetto di un sistema di protezione in c.a.

4.1 DATI DI BASE PER LA PROGETTAZIONE

Si riportano di seguito i dati forniti dall'Ente Gestore del servizio interferente e utilizzati come input per la progettazione degli interventi di risoluzione.

I valori contrassegnati con l'asterisco sono relativi a quelle interferenze per le quali l'Ente non ha fornito alcun dato, pertanto, per essi sono stati ipotizzati, in relazione alle caratteristiche delle tubazioni adiacenti, diametro, materiale e profondità di posa.

Quanto viene di seguito descritto così come tutte le informazioni riportate nei vari elaborati sulle risoluzioni delle interferenze necessitano di conferme ed approvazione da parte dell'Ente Gestore oltre alla prescrizione di svolgere tutte le attività propedeutiche alla risoluzione delle interferenze dovranno svolgersi sempre in presenza di un responsabile dell'Ente stesso.

ID	WBS	PROGRESSIVA DI PROGETTO	Profondità di posa [m]	Diametro [mm]	Materiale	Portata [m3/s]
INT 16	SI06	Viabilità NV02A (5+182,20 prog. Ferroviaria) - 2 CONDOTTE	3	1800/500*	C.A./ACCIAIO*	-

MANDATARIA 		MANDANTI 		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA										
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.				COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
				LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	6

ID	WBS	PROGRESSIVA DI PROGETTO	Profondità di posa [m]	Diametro [mm]	Materiale	Portata [m3/s]
INT 17	SI07	Viabilità NV02A (5+192,36 prog. Ferroviaria)	2*	500*	ACCIAO*	-
INT 34	SI20	Viabilità NV04A (7+664,70 prog. Ferroviaria)	1,58 / 1,54	200	C.AM.	0.015
INT 37	SI23	Viabilità NV08B (8+042,51 prog. Ferroviaria)	1.85	500	C.AM.	0.105
INT 57	SI32	Viabilità NV07 (10+126 - 10+170) prog. Ferroviaria)	1.6*	125*	PVC*	-
INT 58	SI33	Viabilità NV07 (10+126 - 10+170) prog. Ferroviaria)	1.6*	315*	PVC*	-

Tabella 2 – Dati di base forniti dall'Ente Gestore

4.2 INTERVENTI DI RISOLUZIONE

I progetti di risoluzione sono stati sviluppati rispettando il Decreto Ministeriale del 4 Aprile 2014 “Norme tecniche per gli attraversamenti ed i parallelismi di condotte e canali convoglianti liquidi e gas con ferrovie ed altre linee di trasporto” e quanto prescritto nell’Allegato A allo stesso decreto.

In particolare per la risoluzione delle interferenze analizzate nella presente relazione di calcolo sono: SI06-SI07-SI20-SI23-SI32-SI33, per le quali sono state previste opere di protezione in c.a., le cui dimensioni sono state definite in funzione delle caratteristiche geometriche della viabilità interferente e della tubazione da proteggere.

Si riporta di seguito, in forma tabellare, una descrizione sintetica dell’intervento di risoluzione previsto per ciascuna interferenza. Per maggiori dettagli si rimanda agli elaborati grafici di progetto delle risoluzioni delle interferenze.

ID	WBS	PROGRESSIVA DI PROGETTO	DESCRIZIONE DELLE EVIDENZE	ELEMENTO DI PROGETTO CHE CREA INTERFERENZA	INTERVENTO DI RISOLUZIONE
INT 16	SI06	Viabilità NV02A (5+182,20 prog. Ferroviaria) - 2 CONDOTTE	Condotte di distribuzione Primaria	VIABILITA' RILEVATO NV02A	Opera di protezione in C.A. con struttura a telaio
INT 17	SI07	Viabilità NV02A (5+192,36 prog. Ferroviaria)	Condotte di distribuzione Secondaria	VIABILITA' RILEVATO NV02A	Opera di protezione in C.A. con struttura a telaio
INT 34	SI20	Viabilità NV04A (7+664,70 prog. Ferroviaria)	Condotte di distribuzione Comiziale	VIABILITA' TRINCEA NV04A	Opera di protezione in C.A. con struttura a telaio

MANDATARIA 		MANDANTI 		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA										
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.				COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
				LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	7

ID	WBS	PROGRESSIVA DI PROGETTO	DESCRIZIONE DELLE EVIDENZE	ELEMENTO DI PROGETTO CHE CREA INTERFERENZA	INTERVENTO DI RISOLUZIONE
INT 37	SI23	Viabilità NV08B (8+042,51 prog. Ferroviaria)	Condotta di distribuzione Secondaria	TRACCIATO FERROVIARIO RILEVATO NV08B	Opera di protezione in C.A. con struttura a telaio
INT 57	SI32	Viabilità NV07 (10+126 - 10+170) prog. Ferroviaria)	Condotta di distribuzione Comiziale	TRACCIATO FERROVIARIO RILEVATO NV07	Opera di protezione in C.A. con struttura a telaio
INT 58	SI33	Viabilità NV07 (10+126 - 10+170 prog. Ferroviaria)	Condotta di distribuzione Secondaria	TRACCIATO FERROVIARIO RILEVATO NV07	Opera di protezione in C.A. con struttura a telaio

Tabella 3 – Interventi di risoluzione delle interferenze con gli acquedotti

Di seguito si riporta l'elenco degli elaborati redatti per la risoluzione delle interferenze.

DESCRIZIONE ELABORATO	CODIFICA
Planimetria dell'esistente e della risoluzione dell'interferenza (SI01/SI06/SI07/SI55)	LI0B02EZZPZSI0000001
Planimetria dell'esistente e della risoluzione dell'interferenza (SI18/SI20)	LI0B02EZZPZSI0000005
Planimetria dell'esistente e della risoluzione dell'interferenza (SI23/SI24)	LI0B02EZZPZSI0000007
Planimetria dell'esistente e della risoluzione dell'interferenza (SI32/SI33/SI36/SI37/SI58)	LI0B02EZZPZSI0000012
Profilo longitudinale e sezioni trasversali dell'opera di risoluzione dell'interferenza (SI01/SI06/SI07)	LI0B02EZZFZSI0000001
Profilo longitudinale e sezioni trasversali dell'opera di risoluzione dell'interferenza (SI18/SI20)	LI0B02EZZFZSI0000005
Profilo longitudinale e sezioni trasversali dell'opera di risoluzione dell'interferenza (SI23/SI24)	LI0B02EZZFZSI0000007
Profilo longitudinale e sezioni trasversali dell'opera di risoluzione dell'interferenza (SI32/SI33/SI36/SI37/SI58)	LI0B02EZZFZSI0000012
Tipologico protezioni INT 16 - 17 - 34 - 37 - 57 - 58	LI0B02EZZBZSI0000018
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a..	LI0B02EZZCLSI0000001
Prescrizione n.46 – Particolari delle opere con struttura a telaio in c.a.;	LI0B02EZZBZSI0000003

Tabella 4 – elaborati progettuali di risoluzione interferenze

MANDATARIA HUB ENGINEERING <small>CONSORZIO STABILE SOCIETÀ CONSORTILE & R.L.</small>	MANDANTI HYpro	LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA									
		Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.	COMMESSA LI0B	LOTTO 02	FASE E	ENTE ZZ	TIPO DOC CL	OPERA 7 DISCIPLINA SI 00 00			PROGR 001

5. SOLUZIONE PROGETTUALE INTERFERENZE 16-17-34-37-57-58

Per la risoluzione delle interferenze 16 e 17 si è proposto una struttura scatolare in c.a., come riportato in figura.

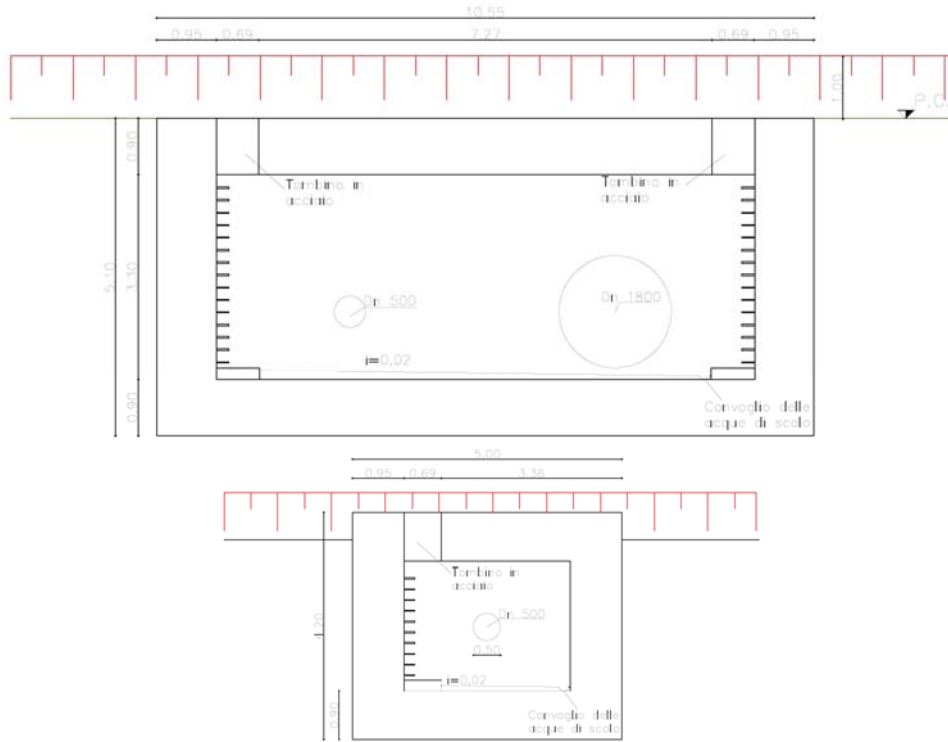


Figura 5-1 Soluzioni int.16 – 17

Per la risoluzione delle interferenze 34-37-57-58 si è proposto una platea in c.a. supportata da tue file di micropali $\Phi 200$, come riportato in figura.

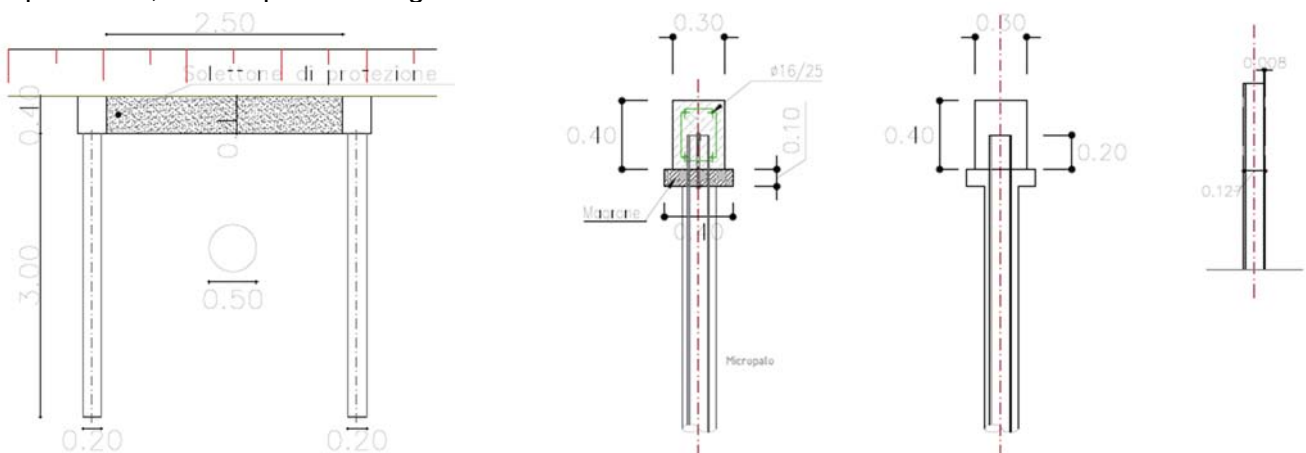


Figura 5-2 Soluzioni int. 34 – 37 – 57 - 58

MANDATARIA HUB ENGINEERING <small>CONSORZIO STABILE SOCIETÀ CONSORTILE & R.L.</small>		MANDANTI HYpro		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA										
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.				COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
				LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	9

5.1 SOLUZIONE PROGETTUALE INTERFERENZE 16-17

5.1.1 CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Per la struttura scatolare in c.a. è stato scelto un calcestruzzo C32/40 per il paramento e fondazione del muro, avente le seguenti caratteristiche:

Classe	R _{ck}	f _{ck}	f _{cm}	f _{ctm}	f _{ctk(0,05)}	f _{ctk(0,95)}	f _{ctm}	E _c	f _{cd}	f _{ctd}
C8/10	10	8,30	16,30	1,23	0,86	1,60	1,48	25472,9	4,70	0,57
C12/15	15	12,45	20,45	1,61	1,13	2,09	1,93	27266,6	7,06	0,75
C16/20	20	16,60	24,60	1,95	1,37	2,54	2,34	28820,6	9,41	0,91
C20/25	25	20,75	28,75	2,27	1,59	2,94	2,72	30200,5	11,76	1,06
C25/30	30	24,90	32,90	2,56	1,79	3,33	3,07	31447,2	14,11	1,19
C28/35	35	29,05	37,05	2,83	1,98	3,69	3,40	32588,1	16,46	1,32
C32/40	40	33,20	41,20	3,10	2,17	4,03	3,72	33642,8	18,81	1,45
C35/45	45	37,35	45,35	3,35	2,35	4,36	4,02	34625,5	21,17	1,56
C40/50	50	41,50	49,50	3,60	2,52	4,67	4,32	35547,1	23,52	1,68

Per le armature metalliche si adottano barre in acciaio del tipo B450C, controllato in stabilimento:

Parametri di resistenza e deformabilità			
Resistenza caratteristica allo snervamento	f _{yk}	[MPa]	450
Resistenza caratteristica a rottura	f _{tk}	[MPa]	540
Rapporto rottura/snervamento	k	[-]	1.2
Allungamento a rottura	(A _g) _t	[%]	≥ 7.5
Modulo elastico	E _s	[GPa]	210.00
Coefficiente di poisson	ν	[-]	0.33

5.1.2 RICHIAMI TEORICI

5.1.2.9 *Calcolo del carico sulla calotta*

Pressione Geostatica

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

$$P_v = \gamma H$$

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

5.1.2.10 *Spinta attiva*

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.

MANDATARIA HUB ENGINEERING <small>CONSORZIO STABILE SOCIETÀ CONSORTILE & R.L.</small>		MANDANTI HYpro		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA								
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.		COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
		LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	10

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

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

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

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

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

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

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

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

Spinta in presenza di falda

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

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

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 rinfiacco.

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.

MANDATARIA HUB ENGINEERING <small>CONSORZIO STABILE SOCIETÀ CONSORTILE & R.L.</small>		MANDANTI HYpro		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA								
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.		COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
		LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	11

Spinta in presenza di sisma - Metodo di Mononobe-Okabe

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

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

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

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

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

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

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

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

dove il coefficiente A vale

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

Tale incremento di spinta deve essere applicato ad una distanza dalla base pari a 1/2 dell'altezza della parete. Oltre a questo incremento bisogna tener conto delle forze d'inerzia orizzontali che si destano per effetto del sisma. Tale forza viene valutata come

$$F_i = CW$$

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

5.1.2.11 Strategia di soluzione

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

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

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

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

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

$$K u = p$$

Da questa equazione matriciale si ricavano gli spostamenti incogniti u

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

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

MANDATARIA HUB ENGINEERING CONSORZIO STABILE SOCIETÀ CONSORTILE & R.L. MANDANTI HYpro	LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA										
	Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.	COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV
	LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	12

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

5.1.3 STRATIGRAFIA E PARAMETRI GEOTECNICI

In accordo a quanto definito dalla Relazione geotecnica di progetto, nel modello di calcolo si è fatto ricorso alla seguente stratigrafia:

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1.00	[m]
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	30.00	[°]
Coesione	0	[kPa]

Strato di rinfiacco

Descrizione	Terreno di rinfiacco	
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	30.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	20.00	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	0	[kPa/cm]

Strato di base

Descrizione	Terreno di base	
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	25.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	17.00	[°]
Coesione	5	[kPa]
Costante di Winkler	200	[kPa/cm]
Tensione limite	500	[kPa]

5.1.4 DATI SISMICI

Identificazione del sito

Latitudine	41.940000
Longitudine	15.070000
Comune	
Provincia	
Regione	
Punti di interpolazione del reticolo	28329 - 28107 - 28106 - 28328

5.1.5 OPZIONI E RISULTATI DI CALCOLO

Si rimanda ai tabulati in allegato alla presente relazione.

MANDATARIA  MANDANTI 	LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA										
	Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.	COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV
	LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	13

5.2 SOLUZIONE PROGETTUALE INTERFERENZE 34-37-57-58

5.2.1 CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Per la struttura scatolare in c.a. è stato scelto un calcestruzzo C20/25 per il paramento e fondazione del muro, avente le seguenti caratteristiche:

Classe	R _{ck}	f _{ck}	f _{cm}	f _{ctm}	f _{ctk(0,05)}	f _{ctk(0,95)}	f _{ctm}	E _c	f _{cd}	f _{ctd}
C8/10	10	8,30	16,30	1,23	0,86	1,60	1,48	25472,9	4,70	0,57
C12/15	15	12,45	20,45	1,61	1,13	2,09	1,93	27266,6	7,06	0,75
C16/20	20	16,60	24,60	1,95	1,37	2,54	2,34	28820,6	9,41	0,91
C20/25	25	20,75	28,75	2,27	1,59	2,94	2,72	30200,5	11,76	1,06
C25/30	30	24,90	32,90	2,56	1,79	3,33	3,07	31447,2	14,11	1,19
C28/35	35	29,05	37,05	2,83	1,98	3,69	3,40	32588,1	16,46	1,32
C32/40	40	33,20	41,20	3,10	2,17	4,03	3,72	33642,8	18,81	1,45
C35/45	45	37,35	45,35	3,35	2,35	4,36	4,02	34625,5	21,17	1,56
C40/50	50	41,50	49,50	3,60	2,52	4,67	4,32	35547,1	23,52	1,68

Per le armature metalliche si adottano barre in acciaio del tipo B450C, controllato in stabilimento:

Parametri di resistenza e deformabilità			
Resistenza caratteristica allo snervamento	f _{yk}	[MPa]	450
Resistenza caratteristica a rottura	f _{tk}	[MPa]	540
Rapporto rottura/snervamento	k	[-]	1.2
Allungamento a rottura	(A _g) _t	[%]	≥ 7.5
Modulo elastico	E _s	[GPa]	210.00
Coefficiente di poisson	ν	[-]	0.33

5.2.2 RICHIAMI TEORICI

5.2.2.9 Calcolo - Analisi ad elementi finiti

In questo Per l'analisi platea si utilizza il metodo degli elementi finiti (FEM). La struttura viene suddivisa in elementi connessi fra di loro in corrispondenza dei nodi. Il campo di spostamenti interno all'elemento viene approssimato in funzione degli spostamenti nodali mediante le funzioni di forma. Il programma utilizza, per l'analisi tipo piastra, elementi quadrangolari e triangolari. Nel problema di tipo piastra gli spostamenti nodali sono lo spostamento verticale w e le rotazioni intorno agli assi x e y, ϕ_x e ϕ_y , legati allo spostamento w tramite relazioni

$$\phi_x = -dw/dy$$

$$\phi_y = dw/dx$$

Note le funzioni di forma che legano gli spostamenti nodali al campo di spostamenti sul singolo elemento è possibile costruire la matrice di rigidezza dell'elemento ke ed il vettore dei carichi nodali dell'elemento pe. La fase di assemblaggio consente di ottenere la matrice di rigidezza globale della struttura K ed il vettore dei carichi nodali p. La soluzione del sistema

$$K u = p$$

consente di ricavare il vettore degli spostamenti nodali u.

Dagli spostamenti nodali è possibile risalire per ogni elemento al campo di spostamenti ed alle sollecitazioni M_x , M_y ed M_{xy} .

Il terreno di fondazione se presente viene modellato con delle molle disposte in corrispondenza dei nodi. La rigidezza delle molle è proporzionale alla costante di sottofondo k ed all'area dell'elemento.

I pali di fondazione sono modellati con molle verticali aventi rigidezza pari alla rigidezza verticale del palo.

Per l'analisi tipo lastra (analisi della piastra soggetta a carichi nel piano) vengono utilizzati elementi triangolari a 6 nodi a deformazione quadratica. Gli spostamenti nodali sono gli spostamenti u e v nel piano XY. L'analisi

<small>MANDATARIA</small>  <small>CONSORZIO STABILE SOCIETÀ CONSORTILE & R.L.</small>	<small>MANDANTI</small> 	LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA									
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.	<small>COMMESSA</small>	<small>LOTTO</small>	<small>FASE</small>	<small>ENTE</small>	<small>TIPO DOC</small>	<small>OPERA 7 DISCIPLINA</small>			<small>PROGR</small>	<small>REV</small>	<small>FOGLIO</small>
	LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	14

fornisce in tal caso il campo di spostamenti orizzontali e le tensioni nel piano della lastra σ_x , σ_y e τ_{xy} . Dalle tensioni è possibile ricavare, noto lo spessore, gli sforzi normali N_x , N_y e N_{xy} . Nell'analisi tipo lastra i pali di fondazione sono modellati con molle orizzontali in direzione X e Y aventi rigidezza pari alla rigidezza orizzontale del palo.

Nel caso di platea nervata le nervature sono modellate con elementi tipo trave (con eventuale rigidezza torsionale) connesse alla piastra in corrispondenza dei nodi degli elementi.

5.2.2.10 *Analisi dei pali*

Per l'analisi della capacità portante dei pali occorre determinare alcune caratteristiche del terreno in cui si va ad operare. In particolare bisogna conoscere l'angolo d'attrito ϕ e la coesione c . Per pali soggetti a carichi trasversali è necessario conoscere il modulo di reazione laterale o il modulo elastico laterale.

La capacità portante di un palo viene valutata come somma di due contributi: portata di base (o di punta) e portata per attrito laterale lungo il fusto. Cioè si assume valida l'espressione:

$$Q_T = Q_P + Q_L - W_P$$

dove:

- Q_T portanza totale del palo
- Q_P portanza di base del palo
- Q_L portanza per attrito laterale del palo
- W_P peso proprio del palo

e le due componenti Q_P e Q_L sono calcolate in modo indipendente fra loro.

Dalla capacità portante del palo si ricava il carico ammissibile del palo Q_A applicando il coefficiente di sicurezza della portanza alla punta η_p ed il coefficiente di sicurezza della portanza per attrito laterale η_l .

Palo compresso:

$$Q_A = Q_P / \eta_p + Q_L / \eta_l - W_P$$

Palo teso:

$$Q_A = Q_L / \eta_l + W_P$$

Capacità portante di punta

In generale la capacità portante di punta viene calcolata tramite l'espressione:

$$Q_P = A_P (c N'_c + q N'_q)$$

dove A_P è l'area portante efficace della punta del palo, c è la coesione, q è la pressione geostatica alla quota della punta del palo, γ è il peso di volume del terreno, D è il diametro del palo ed i coefficienti N'_c , N'_q sono i coefficienti delle formule della capacità portante corretti per tener conto degli effetti di forma e di profondità. Possono essere utilizzati sia i coefficienti di Hansen che quelli di Vesic con i corrispondenti fattori correttivi per la profondità e la forma.

Il parametro η che compare nell'espressione assume il valore:

$$\eta = \frac{1 + 2K_0}{3}$$

quando si usa la formula di Vesic e viene posto uguale ad 1 per le altre formule.

K_0 rappresenta il coefficiente di spinta a riposo che può essere espresso come: $K_0 = 1 - \sin\phi$.

Capacità portante per resistenza laterale

MANDATARIA 		MANDANTI 		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA							
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.		COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA		PROGR	REV	FOGLIO
		LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A

La resistenza laterale è data dall'integrale esteso a tutta la superficie laterale del palo delle tensioni tangenziali palo-terreno in condizioni limite:

$$Q_L = \int \tau_a dS$$

dove τ_a è dato dalla relazione di Coulomb

$$\tau_a = c_a + \sigma_h \tan \delta$$

dove c_a è l'adesione palo-terreno, δ è l'angolo di attrito palo-terreno, γ è il peso di volume del terreno, z è la generica quota a partire dalla testa del palo, L e P sono rispettivamente la lunghezza ed il perimetro del palo, K_s è il coefficiente di spinta che dipende dalle caratteristiche meccaniche e fisiche del terreno dal suo stato di addensamento e dalle modalità di realizzazione del palo.

Portanza trasversale dei pali - Analisi ad elementi finiti

Nel modello di terreno alla Winkler il terreno viene schematizzato come una serie di molle elastiche indipendenti fra di loro. Le molle che schematizzano il terreno vengono caratterizzate tramite una costante elastica K espressa in Kg/cm²/cm che rappresenta la pressione (in Kg/cm²) che bisogna applicare per ottenere lo spostamento di 1 cm.

Il palo viene suddiviso in un certo numero di elementi di eguale lunghezza. Ogni elemento è caratterizzato da una sezione avente area ed inerzia coincidente con quella del palo.

Il terreno viene schematizzato come una serie di molle orizzontali che reagiscono agli spostamenti nei due versi. La rigidezza assiale della singola molla è proporzionale alla costante di Winkler orizzontale del terreno, al diametro del palo ed alla lunghezza dell'elemento. La molla, però, non viene vista come un elemento infinitamente elastico ma come un elemento con comportamento del tipo elastoplastico perfetto (diagramma sforzi-deformazioni di tipo bilatero). Essa presenta una resistenza crescente al crescere degli spostamenti fino a che l'entità degli spostamenti si mantiene al di sotto di un certo spostamento limite, X_{max} oppure fino a quando non si raggiunge il valore della pressione limite. Superato tale limite non si ha un incremento di resistenza. È evidente che assumendo un comportamento di questo tipo ci si addentra in un tipico problema non lineare che viene risolto mediante una analisi al passo.

Disposizione delle armature

Le armature vengono disposte secondo due direzioni, una principale ed una secondaria. Per il calcolo delle stesse si fa riferimento ai valori nodali delle sollecitazioni ottenute dall'analisi ad elementi finiti. Per la disposizione delle stesse occorre suddividere la piastra in un numero di strisce opportuno nelle due direzioni. Il programma utilizza strisce della larghezza di circa un metro.

5.2.3 STRATIGRAFIA E PARAMETRI GEOTECNICI

In accordo a quanto definito dalla Relazione geotecnica di progetto, nel modello di calcolo si è fatto ricorso alla seguente stratigrafia:

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno	
Spessore dello strato	15.00	[m]
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	36.00	[°]
Coesione	0.5	[kPa]

5.2.4 DATI SISMICI

Identificazione del sito

Latitudine 45.302269

MANDATARIA  CONSORZIO STABILE SOCIETÀ CONSORTILE & R.L.		MANDANTI 		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA								
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.		COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
		LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	16

Longitudine 9.729145
 Comune Ripalta Arpina
 Provincia Cremona
 Regione Lombardia
 Punti di interpolazione del reticolo 12934 - 13156 - 13157 - 12935

5.2.5 OPZIONI E RISULTATI DI CALCOLO

Si rimanda ai tabulati in allegato alla presente relazione.

 		LINEA PESCARA – BARI RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA										
Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.		COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
		LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	17

6. DICHIARAZIONI SECONDO N.T.C. 2018 (PUNTO 10.2)

Analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo

Il progettista dichiara quanto segue:

Tipo di analisi svolta

L'analisi strutturale e le verifiche sono condotte con l'ausilio di un codice di calcolo automatico. La verifica della sicurezza degli elementi strutturali è stata valutata con i metodi della scienza delle costruzioni.

Il calcolo dei muri di sostegno viene eseguito secondo le seguenti fasi:

- Calcolo della spinta del terreno
- Verifica a ribaltamento
- Verifica a scorrimento del muro sul piano di posa
- Verifica della stabilità complesso fondazione terreno (carico limite)
- Verifica della stabilità globale
- Calcolo delle sollecitazioni sia del muro che della fondazione, progetto delle armature e relative verifiche dei materiali.
- Calcolo della portanza assiale e trasversale dei pali. Progetto e verifica delle armature dei pali inseriti.

L'analisi strutturale sotto le azioni sismiche è condotta con il metodo dell'analisi statica equivalente secondo le disposizioni del capitolo 7 del D.M. 17/01/2018.

La verifica delle sezioni degli elementi strutturali è eseguita con il metodo degli Stati Limite. Le combinazioni di carico adottate sono esaustive relativamente agli scenari di carico più gravosi cui l'opera sarà soggetta.

Origine e caratteristiche dei codici di calcolo

Titolo MAX - Analisi e Calcolo Muri di Sostegno

Versione 16.0

Produttore Aztec Informatica srl, Casali del Manco - loc. Casole Bruzio (CS)

Utente Hypro S.r.l.

Licenza AIU3925W7

Affidabilità dei codici di calcolo

Un attento esame preliminare della documentazione a corredo del software ha consentito di valutarne l'affidabilità. La documentazione fornita dal produttore del software contiene un'esauriente descrizione delle basi teoriche, degli algoritmi impiegati e l'individuazione dei campi d'impiego. La società produttrice Aztec Informatica srl ha verificato l'affidabilità e la robustezza del codice di calcolo attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati dell'analisi numerica sono stati confrontati con soluzioni teoriche.

Modalità di presentazione dei risultati

La relazione di calcolo strutturale presenta i dati di calcolo tale da garantirne la leggibilità, la corretta interpretazione e la riproducibilità. La relazione di calcolo illustra in modo esaustivo i dati in ingresso ed i risultati delle analisi in forma tabellare.

Informazioni generali sull'elaborazione

Il software prevede una serie di controlli automatici che consentono l'individuazione di errori di modellazione, di non rispetto di limitazioni geometriche e di armatura e di presenza di elementi non verificati. Il codice di calcolo consente di visualizzare e controllare, sia in forma grafica che tabellare, i dati del modello strutturale, in modo da avere una visione consapevole del comportamento corretto del modello strutturale.

Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

I risultati delle elaborazioni sono stati sottoposti a controlli dal sottoscritto utente del software. Tale valutazione ha compreso il confronto con i risultati di semplici calcoli, eseguiti con metodi tradizionali. Inoltre

<p>MANDATARIA</p>  <p>CONSORZIO STABILE SOCIETÀ CONSORTILE & R.L.</p> <p>MANDANTI</p> 	<p>LINEA PESCARA – BARI</p> <p>RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA</p> <p>LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA</p>										
<p>Prescrizione n.46 – Relazione di calcolo delle opere con struttura a telaio in c.a.</p>	COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
	LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	18

sulla base di considerazioni riguardanti gli stati tensionali e deformativi determinati, si è valutata la validità delle scelte operate in sede di schematizzazione e di modellazione della struttura e delle azioni.

In base a quanto sopra, io sottoscritto asserisco che l'elaborazione è corretta ed idonea al caso specifico, pertanto i risultati di calcolo sono da ritenersi validi ed accettabili.

LINEA PESCARA – BARI

**RADDOPPIO DELLA TRATTA FERROVIARIA TERMOLI-LESINA
 LOTTO 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA**

**Prescrizione n.46 – Relazione di
 calcolo delle opere con struttura a
 telaio in c.a.**

COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC	OPERA 7 DISCIPLINA			PROGR	REV	FOGLIO
LI0B	02	E	ZZ	CL	SI	00	00	001	A	19

7. ALLEGATI

Scatolare

Geometria

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	6.85	[m]
Larghezza esterna	12.40	[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]
Spessore fondazione	0.95	[m]
Spessore traverso	0.90	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1.00	[m]
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	30.00	[°]
Coesione	0	[kPa]

Strato di rinfiango

Descrizione	Terreno di rinfiango	
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	30.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	20.00	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	0	[kPa/cm]

Strato di base

Descrizione	Terreno di base	
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	25.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	17.00	[°]
Coesione	5	[kPa]
Costante di Winkler	200	[kPa/cm]
Tensione limite	500	[kPa]

Falda

Quota falda (rispetto al piano di posa)	3.00	[m]
---	------	-----

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R _{ck} calcestruzzo	40000	[kPa]
Peso specifico calcestruzzo	24.5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149080	[kPa]
Tensione di snervamento acciaio	450000	[kPa]
Coeff. omogeneizzazione cls tesoro/compresso (n')	0.50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15.00	
Coefficiente dilatazione termica	0.0000120	

Condizioni di carico

Convenzioni adottate

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

Ascisse X (espresse in m) positive verso destra
 Ordinate Y (espresse in m) positive verso l'alto
 Carichi concentrati espressi in kN
 Coppie concentrate espressi in kNm
 Carichi distribuiti espressi in kN/m

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

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

Forze distribuite

X_i, X_f ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali
 Y_i, Y_f ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali
 V_{ni} componente normale del carico distribuito nel punto iniziale
 V_{nf} componente normale del carico distribuito nel punto finale
 V_{ti} componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale
 V_{tf} componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale
 D_{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)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico n°6 (Spinta falda)

Condizione di carico n° 7 (Condizione 1)

Distr	Terreno	X _i = -15.00	X _f = 0.00	V _{ni} = 20.00	V _{nf} = 20.00
-------	---------	-------------------------	-----------------------	-------------------------	-------------------------

Condizione di carico n° 8 (Condizione 2)

Distr	Terreno	X _i = 0.00	X _f = 12.20	V _{ni} = 20.00	V _{nf} = 20.00
-------	---------	-----------------------	------------------------	-------------------------	-------------------------

Condizione di carico n° 9 (Condizione 3)

Distr	Terreno	X _i = 12.20	X _f = 28.00	V _{ni} = 20.00	V _{nf} = 20.00
-------	---------	------------------------	------------------------	-------------------------	-------------------------

Condizione di carico n° 10 (Condizione 4)

Distr	Pied_S	Y _i = 0.80	Y _f = 5.80	V _{ni} = -50.00	V _{nf} = 0.00	V _{ti} = 0.00	V _{tf} = 0.00
Distr	Pied_D	Y _i = 0.80	Y _f = 5.80	V _{ni} = 50.00	V _{nf} = 0.00	V _{ti} = 0.00	V _{tf} = 0.00
Distr	Fondaz.	X _i = 0.80	X _f = 11.30	V _{ni} = 50.00	V _{nf} = 50.00	V _{ti} = 0.00	V _{tf} = 0.00

Impostazioni di progetto

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

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

con:

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

$$f_{cd} = 0.5 * f_{cd}$$

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

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

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

Ambiente moderatamente aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

0.60 f_{ck}

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

0.45 f_{ck}

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

0.80 f_{yk} Criteria verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

Apertura limite fessure w1=0.20 w2=0.30 w3=0.40

Metodo di calcolo aperture delle fessure:

- NTC 2018 - C4.1.2.2.4.5

Resistenza a trazione per **Flessione**Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Copriferro sezioni 4.00 [cm]

Descrizione combinazioni di carico

Simbologia adottata

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

Norme Tecniche 2018

Simbologia adottata

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

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.30	1.00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0.80	0.80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.50	1.30
Variabili	Favorevole	γ_{Q1fav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1.50	1.30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.35	1.15
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1.20	1.20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi}$	1.00	1.25
Coesione efficace	γ_c	1.00	1.25
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.40
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1.00	1.60
Peso dell'unità di volume	γ_γ	1.00	1.00

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.00	1.00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0.00	0.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Q1fav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1.00	1.00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.00	1.00
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1.00	1.00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

Effetto

 γ Ψ

C

Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

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

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Condizione 2	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Condizione 3	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Condizione 2	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Condizione 3	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 6 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

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

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

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

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

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

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 10 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 11 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 12 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 13 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 14 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 15 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

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

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

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

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

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 18 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 19 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 21 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 22 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 falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 23 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 3	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 24 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 25 SLU (Caso A1-M1)

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

Condizione 1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Condizione 2	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 26 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 falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Condizione 2	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 27 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 2	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Condizione 3	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 28 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Condizione 3	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 29 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 30 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 31 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 32 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 35 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 36 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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 destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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 destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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 destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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 destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 45 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 2	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Condizione 4	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Condizione 1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 46 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
Condizione 2	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Condizione 4	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 47 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 4	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Condizione 1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 48 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
Condizione 4	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 49 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 2	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Condizione 4	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Condizione 3	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 50 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Condizione 4	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 3	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 51 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 4	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Condizione 3	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 52 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 4	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 3	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 53 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 4	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 54 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 4	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 55 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Condizione 2	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Condizione 4	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 56 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Condizione 4	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 57 SLE (Quasi Permanente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 4	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 58 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 4	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 59 SLE (Rara)

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

Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 4	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 60 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 4	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 61 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 4	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 62 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 4	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 63 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 3	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Condizione 4	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

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

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]
 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 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]

Sisma**Identificazione del sito**

Latitudine 41.940000
 Longitudine 15.070000
 Comune
 Provincia
 Regione

Punti di interpolazione del reticolo 28329 - 28107 - 28106 - 28328

Tipo di opera

Tipo di costruzione Opera ordinaria
 Vita nominale 75 anni
 Classe d'uso III - Affollamenti significativi e industrie non pericolose
 Vita di riferimento 113 anni

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$ 1.88 [m/s²]
 Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.41
 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00
 Coefficiente riduzione (β_m) 1.00
 Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50
 Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) $k_h = (a_g/g * \beta_m * St * S_s) = 26.98$
 Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v = 0.50 * k_h = 13.49$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$ 0.80 [m/s²]
 Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.50
 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00
 Coefficiente riduzione (β_m) 1.00
 Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50
 Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) $k_h = (a_g/g * \beta_m * St * S_s) = 12.16$
 Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v = 0.50 * k_h = 6.08$
 Forma diagramma incremento sismico Rettangolare

Spinta sismica Mononobe-Okabe

Angolo diffusione sovraccarico 30.00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0.500	0.000
2	0.581	0.000
3	0.500	0.000
4	0.581	0.000
5	0.500	0.528
6	0.500	0.591
7	0.500	0.591
8	0.500	0.528
9	0.500	0.528
10	0.500	0.591
11	0.500	0.591
12	0.500	0.528
13	0.500	0.591
14	0.500	0.528
15	0.500	0.591
16	0.500	0.528
17	0.500	0.528
18	0.500	0.591
19	0.500	0.591
20	0.500	0.528
21	0.500	0.000
22	0.581	0.000
23	0.500	0.000
24	0.581	0.000
25	0.500	0.000
26	0.581	0.000
27	0.500	0.000
28	0.581	0.000
29	0.500	0.591
30	0.500	0.528
31	0.500	0.528

32	0.500	0.591
33	0.500	0.591
34	0.500	0.528
35	0.500	0.528
36	0.500	0.591
37	0.500	0.528
38	0.500	0.591
39	0.500	0.591
40	0.500	0.528
41	0.500	0.528
42	0.500	0.591
43	0.500	0.591
44	0.500	0.528
45	0.500	0.000
46	0.581	0.000
47	0.500	0.000
48	0.581	0.000
49	0.500	0.000
50	0.581	0.000
51	0.500	0.000
52	0.581	0.000
53	0.000	0.000
54	0.000	0.000
55	0.000	0.000
56	0.000	0.000
57	0.500	0.000
58	0.500	0.000
59	0.500	0.000
60	0.500	0.434
61	0.500	0.395
62	0.500	0.434
63	0.500	0.395

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	118
Numero elementi traverso	60
Numero elementi piedritto sinistro	62
Numero elementi piedritto destro	62
Numero molle fondazione	119
Numero molle piedritto sinistro	63
Numero molle piedritto destro	63

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 26.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	38.58	26.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 13.0000 [kPa]	Pressione inf. 102.0500 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 13.0000 [kPa]	Pressione inf. 102.0500 [kPa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 11.6137 [kPa]	Pressione inf. 91.1677 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 11.6137 [kPa]	Pressione inf. 91.1677 [kPa]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 26.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	26.0000
-15.58	-0.58	51.0701
-0.58	0.58	75.7356
0.58	11.62	50.6655
11.62	12.78	75.8266
12.78	28.58	51.1612
28.58	38.58	26.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 27.6253 [kPa]	Pressione inf. 97.5521 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 26.9468 [kPa]	Pressione inf. 96.8735 [kPa]

Falda

Spinta	57.37[kN]
Sottospinta	38.25[kPa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	41.3560

-0.58	0.58	62.3673
0.58	11.62	41.0113
11.62	12.78	62.4449
12.78	28.58	41.4336
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 26.0828 [kPa]	Pressione inf. 88.5528 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 25.4115 [kPa]	Pressione inf. 87.8815 [kPa]

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 15.0944 [kPa]	Pressione inf. 15.0944 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 21.4011 [kPa]	Pressione inf. 21.4011 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 21.4011 [kPa]	Pressione inf. 21.4011 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-25.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 15.0944 [kPa]	Pressione inf. 15.0944 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 17.6906 [kPa]	Pressione inf. 17.6906 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 25.0821 [kPa]	Pressione inf. 25.0821 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 25.0821 [kPa]	Pressione inf. 25.0821 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707

11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 17.6906 [kPa]	Pressione inf. 17.6906 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 21.4011 [kPa]	Pressione inf. 21.4011 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 15.0944 [kPa]	Pressione inf. 15.0944 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 21.4011 [kPa]	Pressione inf. 21.4011 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10.0000 [kPa]	Pressione inf. 78.5000 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 15.0944 [kPa]	Pressione inf. 15.0944 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 17.5192 [kPa]	Pressione inf. 17.5192 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 24.8390 [kPa]	Pressione inf. 24.8390 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 24.8390 [kPa]	Pressione inf. 24.8390 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 17.5192 [kPa]	Pressione inf. 17.5192 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno)	26.0000 [kPa]
---	---------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	26.0000
-15.58	0.58	51.0701
0.58	38.58	26.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 25.5351 [kPa]	Pressione inf. 95.4618 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Piedritto destro	Terreno assente
------------------	-----------------

Falda

Spinta	57.37[kN]
Sottospinta	38.25[kPa]

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno)	20.0000 [kPa]
---	---------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	0.58	41.3560
0.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 24.0149 [kPa]	Pressione inf. 86.4848 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Piedritto destro	Terreno assente
------------------	-----------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno)	26.0000 [kPa]
---	---------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	11.62	26.0000
11.62	28.58	51.1612
28.58	38.58	26.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente	
Piedritto destro	Pressione sup. 25.5806 [kPa]	Pressione inf. 95.5073 [kPa]

Falda

Spinta	57.37[kN]
Sottospinta	38.25[kPa]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	11.62	20.0000
11.62	28.58	41.4336
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente	
Piedritto destro	Pressione sup. 24.0599 [kPa]	Pressione inf. 86.5299 [kPa]

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 26.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	26.0000
-15.58	-0.58	51.0701
-0.58	0.58	75.7356
0.58	12.78	50.6655
12.78	38.58	26.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 27.6253 [kPa] Pressione inf. 97.5521 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Falda

Spinta	57.37[kN]
Sottospinta	38.25[kPa]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	41.3560
-0.58	0.58	62.3673
0.58	12.78	41.0113
12.78	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 26.0828 [kPa] Pressione inf. 88.5528 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Falda

Spinta 44.13[kN]
Sottospinta 29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 26.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-0.58	26.0000
-0.58	11.62	50.6655
11.62	12.78	75.8266
12.78	28.58	51.1612
28.58	38.58	26.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente

Piedritto destro Pressione sup. 26.9468 [kPa] Pressione inf. 96.8735 [kPa]

Falda

Spinta 57.37[kN]
Sottospinta 38.25[kPa]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-0.58	20.0000
-0.58	11.62	41.0113
11.62	12.78	62.4449
12.78	28.58	41.4336
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente

Piedritto destro Pressione sup. 25.4115 [kPa] Pressione inf. 87.8815 [kPa]

Falda

Spinta 44.13[kN]
Sottospinta 29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	0.58	38.5704
0.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 19.2852 [kPa] Pressione inf. 73.0750 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 24.3333 [kPa] Pressione inf. 24.3333 [kPa]

Falda

Spinta 44.13[kN]
Sottospinta 29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	0.58	38.5704
0.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 19.2852 [kPa] Pressione inf. 73.0750 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 17.1625 [kPa] Pressione inf. 17.1625 [kPa]

Falda

Spinta 44.13[kN]
Sottospinta 29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000

-15.58	0.58	38.5704
0.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 19.2852 [kPa] Pressione inf. 73.0750 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 17.1625 [kPa] Pressione inf. 17.1625 [kPa]

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	0.58	38.5704
0.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 19.2852 [kPa] Pressione inf. 73.0750 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 24.3333 [kPa] Pressione inf. 24.3333 [kPa]

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	12.78	38.2707
12.78	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 20.8336 [kPa] Pressione inf. 74.6234 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 25.0821 [kPa] Pressione inf. 25.0821 [kPa]

Falda

Spinta 44.13[kN]
Sottospinta 29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	12.78	38.2707
12.78	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 20.8336 [kPa] Pressione inf. 74.6234 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 17.6906 [kPa] Pressione inf. 17.6906 [kPa]

Falda

Spinta 44.13[kN]
Sottospinta 29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	12.78	38.2707
12.78	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 20.8336 [kPa] Pressione inf. 74.6234 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 17.6906 [kPa] Pressione inf. 17.6906 [kPa]

Falda

Spinta 44.13[kN]

Sottospinta 29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 36

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	12.78	38.2707
12.78	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 20.8336 [kPa] Pressione inf. 74.6234 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 25.0821 [kPa] Pressione inf. 25.0821 [kPa]

Falda

Spinta 44.13[kN]
Sottospinta 29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 37

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	11.62	20.0000
11.62	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente

Piedritto destro Pressione sup. 19.3189 [kPa] Pressione inf. 73.1087 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 17.1740 [kPa] Pressione inf. 17.1740 [kPa]

Falda

Spinta 44.13[kN]
Sottospinta 29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 38

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-25.58	11.62	20.0000
11.62	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente	
Piedritto destro	Pressione sup. 19.3189 [kPa]	Pressione inf. 73.1087 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 24.3496 [kPa]	Pressione inf. 24.3496 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 39

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-25.58	11.62	20.0000
11.62	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente	
Piedritto destro	Pressione sup. 19.3189 [kPa]	Pressione inf. 73.1087 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 24.3496 [kPa]	Pressione inf. 24.3496 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 40

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[kPa]
-25.58	11.62	20.0000
11.62	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente	
Piedritto destro	Pressione sup. 19.3189 [kPa]	Pressione inf. 73.1087 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 17.1740 [kPa]	Pressione inf. 17.1740 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

<u>Falda</u>	
Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 41

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-0.58	20.0000
-0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente
 Piedritto destro Pressione sup. 20.3309 [kPa] Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 17.5192 [kPa] Pressione inf. 17.5192 [kPa]

<u>Falda</u>	
Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 42

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-0.58	20.0000
-0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente
 Piedritto destro Pressione sup. 20.3309 [kPa] Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 24.8390 [kPa] Pressione inf. 24.8390 [kPa]

<u>Falda</u>	
Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 43

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-0.58	20.0000
-0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente	
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 24.8390 [kPa]	Pressione inf. 24.8390 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 44

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-0.58	20.0000
-0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Terreno assente	
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 17.5192 [kPa]	Pressione inf. 17.5192 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 45

Pressione in calotta(solo peso terreno) 26.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	26.0000
-15.58	-0.58	51.0701
-0.58	0.58	75.7356
0.58	12.78	50.6655
12.78	38.58	26.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 27.6253 [kPa] Pressione inf. 116.6753 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Analisi della combinazione n° 46

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	41.3560
-0.58	0.58	62.3673
0.58	12.78	41.0113
12.78	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 26.0828 [kPa] Pressione inf. 105.6368 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Analisi della combinazione n° 47

Pressione in calotta(solo peso terreno) 26.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	26.0000
-15.58	0.58	51.0701
0.58	38.58	26.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 25.5351 [kPa] Pressione inf. 114.5851 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Analisi della combinazione n° 48

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	0.58	41.3560
0.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 24.0149 [kPa] Pressione inf. 103.5689 [kPa]

Piedritto destro Terreno assente

Analisi della combinazione n° 49

Pressione in calotta(solo peso terreno) 26.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
----	----	--------

-25.58	-0.58	26.0000
-0.58	11.62	50.6655
11.62	12.78	75.8266
12.78	28.58	51.1612
28.58	38.58	26.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente
 Piedritto destro Pressione sup. 26.9468 [kPa] Pressione inf. 115.9968 [kPa]

Analisi della combinazione n° 50

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-0.58	20.0000
-0.58	11.62	41.0113
11.62	12.78	62.4449
12.78	28.58	41.4336
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente
 Piedritto destro Pressione sup. 25.4115 [kPa] Pressione inf. 104.9655 [kPa]

Analisi della combinazione n° 51

Pressione in calotta(solo peso terreno) 26.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	11.62	26.0000
11.62	28.58	51.1612
28.58	38.58	26.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente
 Piedritto destro Pressione sup. 25.5806 [kPa] Pressione inf. 114.6306 [kPa]

Analisi della combinazione n° 52

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	11.62	20.0000
11.62	28.58	41.4336
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Terreno assente
 Piedritto destro Pressione sup. 24.0599 [kPa] Pressione inf. 103.6139 [kPa]

Analisi della combinazione n° 53

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	38.58	0.0000

Analisi della combinazione n° 54

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	38.58	0.0000

Analisi della combinazione n° 55

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-0.58	0.0000
-0.58	12.78	24.6655
12.78	38.58	0.0000

Analisi della combinazione n° 56

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-0.58	0.0000
-0.58	12.78	21.0113
12.78	38.58	0.0000

Analisi della combinazione n° 57

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

<i>Falda</i>	
Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 58

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

<i>Falda</i>	
Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 59

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

<i>Falda</i>	
Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 60

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412

0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 10.1923 [kPa]	Pressione inf. 10.1923 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 61

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6.1052 [kPa]	Pressione inf. 6.1052 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 62

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 10.0935 [kPa]	Pressione inf. 10.0935 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Analisi della combinazione n° 63

Pressione in calotta(solo peso terreno) 20.0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-25.58	-15.58	20.0000
-15.58	-0.58	38.5704
-0.58	0.58	56.8412
0.58	11.62	38.2707
11.62	12.78	56.9086
12.78	28.58	38.6379
28.58	38.58	20.0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20.8336 [kPa]	Pressione inf. 74.6234 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20.3309 [kPa]	Pressione inf. 74.1207 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 6.0460 [kPa]	Pressione inf. 6.0460 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Falda

Spinta	44.13[kN]
Sottospinta	29.42[kPa]

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.004	0.753
3.33	0.002	0.565
6.20	0.000	0.469
9.04	-0.002	0.564
11.93	-0.004	0.753

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.002	0.760
3.28	0.001	0.919
6.20	0.000	1.006
9.12	-0.001	0.919
11.93	-0.002	0.760

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.004	0.753
3.44	-0.059	0.757
6.40	0.002	0.760

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.004	0.753
3.44	0.059	0.757
6.40	-0.002	0.760

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.004	0.576
3.33	0.002	0.435
6.20	0.000	0.362
9.04	-0.002	0.434
11.93	-0.004	0.576

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.002	0.582
3.28	0.001	0.700
6.20	0.000	0.766
9.12	-0.001	0.700
11.93	-0.002	0.582

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.004	0.576
3.44	-0.041	0.579
6.40	0.002	0.582

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.004	0.576
3.44	0.041	0.579
6.40	-0.002	0.582

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.025	0.734

3.33	0.022	0.492
6.20	0.019	0.370
9.04	0.017	0.499
11.93	0.014	0.754

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.036	0.745
3.28	0.034	0.978
6.20	0.033	1.109
9.12	0.031	0.988
11.93	0.030	0.764

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.025	0.734
3.44	-0.056	0.740
6.40	0.036	0.745

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.014	0.754
3.44	0.109	0.760
6.40	0.030	0.764

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.024	0.575
3.33	0.022	0.389
6.20	0.019	0.294
9.04	0.017	0.395
11.93	0.015	0.593

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.034	0.583
3.28	0.033	0.765
6.20	0.031	0.867
9.12	0.030	0.773
11.93	0.029	0.601

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.024	0.575
3.44	-0.035	0.579
6.40	0.034	0.583

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.015	0.593
3.44	0.086	0.597
6.40	0.029	0.601

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.478	0.279
3.33	1.476	0.303
6.20	1.474	0.324
9.04	1.472	0.475
11.93	1.470	0.751

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.910	0.284
3.28	1.909	0.528
6.20	1.909	0.688
9.12	1.907	0.727
11.93	1.906	0.757

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.478	0.279
3.44	1.662	0.282
6.40	1.910	0.284

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.470	0.751
3.44	1.733	0.755
6.40	1.906	0.757

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.659	0.369
3.33	1.657	0.383
6.20	1.655	0.401
9.04	1.653	0.576
11.93	1.651	0.901

Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.145	0.375
3.28	2.145	0.657
6.20	2.144	0.839
9.12	2.143	0.881
11.93	2.142	0.908

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.659	0.369
3.44	1.862	0.373
6.40	2.145	0.375

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.651	0.901
3.44	1.952	0.905
6.40	2.142	0.908

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.659	0.369
3.33	1.657	0.383
6.20	1.655	0.401
9.04	1.653	0.576
11.93	1.651	0.901

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.145	0.375
3.28	2.145	0.657
6.20	2.144	0.839
9.12	2.143	0.881
11.93	2.142	0.908

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.659	0.369
3.44	1.862	0.373
6.40	2.145	0.375

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.651	0.901
3.44	1.952	0.905
6.40	2.142	0.908

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.478	0.279
3.33	1.476	0.303
6.20	1.474	0.324
9.04	1.472	0.475
11.93	1.470	0.751

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.910	0.284
3.28	1.909	0.528
6.20	1.909	0.688
9.12	1.907	0.727
11.93	1.906	0.757

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.478	0.279
3.44	1.662	0.282
6.40	1.910	0.284

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.470	0.751
3.44	1.733	0.755
6.40	1.906	0.757

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.568	0.247
3.33	1.566	0.239
6.20	1.563	0.246
9.04	1.561	0.425
11.93	1.558	0.759

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.032	0.254
3.28	2.031	0.560
6.20	2.030	0.757
9.12	2.028	0.777
11.93	2.027	0.767

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.568	0.247
3.44	1.752	0.251

6.40	2.032	0.254
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.558	0.759
3.44	1.855	0.763
6.40	2.027	0.767

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.780	0.332
3.33	1.778	0.318
6.20	1.776	0.323
9.04	1.773	0.529
11.93	1.770	0.913

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.308	0.340
3.28	2.307	0.686
6.20	2.305	0.908
9.12	2.304	0.932
11.93	2.302	0.922

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.780	0.332
3.44	1.987	0.336
6.40	2.308	0.340

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.770	0.913
3.44	2.110	0.918
6.40	2.302	0.922

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.780	0.332
3.33	1.778	0.318
6.20	1.776	0.323
9.04	1.773	0.529
11.93	1.770	0.913

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.308	0.340
3.28	2.307	0.686
6.20	2.305	0.908
9.12	2.304	0.932
11.93	2.302	0.922

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.780	0.332
3.44	1.987	0.336
6.40	2.308	0.340

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.770	0.913
3.44	2.110	0.918

6.40	2.302	0.922
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.568	0.247
3.33	1.566	0.239
6.20	1.563	0.246
9.04	1.561	0.425
11.93	1.558	0.759

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.032	0.254
3.28	2.031	0.560
6.20	2.030	0.757
9.12	2.028	0.777
11.93	2.027	0.767

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.568	0.247
3.44	1.752	0.251
6.40	2.032	0.254

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.558	0.759
3.44	1.855	0.763
6.40	2.027	0.767

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.651	0.901
3.33	-1.653	0.579
6.20	-1.655	0.401
9.04	-1.657	0.383
11.93	-1.659	0.369

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.142	0.908
3.28	-2.143	0.881
6.20	-2.144	0.839
9.12	-2.145	0.657
11.93	-2.145	0.375

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.651	0.901
3.44	-1.952	0.905
6.40	-2.142	0.908

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.659	0.369
3.44	-1.862	0.373
6.40	-2.145	0.375

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.470	0.751

3.33	-1.472	0.477
6.20	-1.474	0.324
9.04	-1.476	0.303
11.93	-1.478	0.279

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.906	0.757
3.28	-1.907	0.727
6.20	-1.909	0.688
9.12	-1.909	0.528
11.93	-1.910	0.284

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.470	0.751
3.44	-1.733	0.755
6.40	-1.906	0.757

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.478	0.279
3.44	-1.662	0.282
6.40	-1.910	0.284

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.651	0.901
3.33	-1.653	0.579
6.20	-1.655	0.401
9.04	-1.657	0.383
11.93	-1.659	0.369

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.142	0.908
3.28	-2.143	0.881
6.20	-2.144	0.839
9.12	-2.145	0.657
11.93	-2.145	0.375

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.651	0.901
3.44	-1.952	0.905
6.40	-2.142	0.908

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.659	0.369
3.44	-1.862	0.373
6.40	-2.145	0.375

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.470	0.751
3.33	-1.472	0.477
6.20	-1.474	0.324
9.04	-1.476	0.303
11.93	-1.478	0.279

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.906	0.757
3.28	-1.907	0.727
6.20	-1.909	0.688
9.12	-1.909	0.528
11.93	-1.910	0.284

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.470	0.751
3.44	-1.733	0.755
6.40	-1.906	0.757

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.478	0.279
3.44	-1.662	0.282
6.40	-1.910	0.284

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.525	0.743
3.33	-1.527	0.421
6.20	-1.530	0.246
9.04	-1.532	0.245
11.93	-1.534	0.263

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.972	0.751
3.28	-1.973	0.769
6.20	-1.975	0.757
9.12	-1.976	0.567
11.93	-1.977	0.269

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.525	0.743
3.44	-1.810	0.747
6.40	-1.972	0.751

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.534	0.263
3.44	-1.707	0.266
6.40	-1.977	0.269

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.735	0.897
3.33	-1.737	0.525
6.20	-1.740	0.323
9.04	-1.742	0.324
11.93	-1.744	0.348

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.245	0.906
3.28	-2.246	0.925
6.20	-2.248	0.908
9.12	-2.249	0.693
11.93	-2.250	0.356

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.735	0.897
3.44	-2.063	0.902
6.40	-2.245	0.906

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.744	0.348
3.44	-1.940	0.352
6.40	-2.250	0.356

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.735	0.897
3.33	-1.737	0.525
6.20	-1.740	0.323
9.04	-1.742	0.324
11.93	-1.744	0.348

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.245	0.906
3.28	-2.246	0.925
6.20	-2.248	0.908
9.12	-2.249	0.693
11.93	-2.250	0.356

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.735	0.897
3.44	-2.063	0.902
6.40	-2.245	0.906

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.744	0.348
3.44	-1.940	0.352
6.40	-2.250	0.356

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.525	0.743
3.33	-1.527	0.421
6.20	-1.530	0.246
9.04	-1.532	0.245
11.93	-1.534	0.263

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.972	0.751
3.28	-1.973	0.769
6.20	-1.975	0.757
9.12	-1.976	0.567
11.93	-1.977	0.269

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.525	0.743
3.44	-1.810	0.747

6.40	-1.972	0.751
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.534	0.263
3.44	-1.707	0.266
6.40	-1.977	0.269

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.913	0.311
3.33	1.911	0.281
6.20	1.909	0.275
9.04	1.908	0.465
11.93	1.906	0.832

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.386	0.318
3.28	2.386	0.634
6.20	2.385	0.838
9.12	2.385	0.860
11.93	2.384	0.840

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.913	0.311
3.44	2.092	0.314
6.40	2.386	0.318

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.906	0.832
3.44	2.230	0.837
6.40	2.384	0.840

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.743	0.199
3.33	1.742	0.203
6.20	1.740	0.212
9.04	1.739	0.371
11.93	1.738	0.676

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.177	0.204
3.28	2.177	0.467
6.20	2.176	0.639
9.12	2.175	0.674
11.93	2.175	0.683

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.743	0.199
3.44	1.920	0.202
6.40	2.177	0.204

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.738	0.676
3.44	2.021	0.680

6.40	2.175	0.683
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.907	0.829
3.33	-1.909	0.467
6.20	-1.911	0.276
9.04	-1.912	0.285
11.93	-1.914	0.320

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.378	0.837
3.28	-2.379	0.860
6.20	-2.380	0.841
9.12	-2.380	0.641
11.93	-2.381	0.327

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.907	0.829
3.44	-2.228	0.833
6.40	-2.378	0.837

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.914	0.320
3.44	-2.089	0.324
6.40	-2.381	0.327

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.739	0.674
3.33	-1.740	0.373
6.20	-1.742	0.214
9.04	-1.743	0.207
11.93	-1.745	0.207

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.170	0.680
3.28	-2.171	0.674
6.20	-2.171	0.642
9.12	-2.172	0.473
11.93	-2.172	0.212

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.739	0.674
3.44	-2.020	0.677
6.40	-2.170	0.680

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.745	0.207
3.44	-1.918	0.210
6.40	-2.172	0.212

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.973	0.484

3.33	1.971	0.395
6.20	1.969	0.361
9.04	1.968	0.585
11.93	1.966	1.025

Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.465	0.494
3.28	2.464	0.893
6.20	2.463	1.142
9.12	2.463	1.127
11.93	2.462	1.036

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.973	0.484
3.44	2.130	0.489
6.40	2.465	0.494

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.966	1.025
3.44	2.331	1.031
6.40	2.462	1.036

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.803	0.345
3.33	1.801	0.299
6.20	1.800	0.286
9.04	1.798	0.474
11.93	1.797	0.842

Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.254	0.353
3.28	2.254	0.686
6.20	2.253	0.898
9.12	2.253	0.902
11.93	2.252	0.851

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.803	0.345
3.44	1.962	0.349
6.40	2.254	0.353

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.797	0.842
3.44	2.117	0.847
6.40	2.252	0.851

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.947	1.019
3.33	-1.948	0.586
6.20	-1.950	0.362
9.04	-1.952	0.400
11.93	-1.953	0.497

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.429	1.030
3.28	-2.430	1.126
6.20	-2.431	1.146
9.12	-2.431	0.901
11.93	-2.432	0.507

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.947	1.019
3.44	-2.305	1.024
6.40	-2.429	1.030

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.953	0.497
3.44	-2.103	0.502
6.40	-2.432	0.507

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.778	0.836
3.33	-1.779	0.475
6.20	-1.781	0.287
9.04	-1.782	0.304
11.93	-1.783	0.357

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.221	0.845
3.28	-2.221	0.901
6.20	-2.222	0.901
9.12	-2.222	0.694
11.93	-2.223	0.364

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.778	0.836
3.44	-2.092	0.841
6.40	-2.221	0.845

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.783	0.357
3.44	-1.936	0.361
6.40	-2.223	0.364

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.201	0.016
3.33	3.200	0.160
6.20	3.198	0.252
9.04	3.197	0.504
11.93	3.195	0.974

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	4.076	0.022
3.28	4.076	0.431
6.20	4.075	0.709
9.12	4.074	0.840
11.93	4.073	0.981

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.201	0.016
3.44	3.603	0.019
6.40	4.076	0.022

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.195	0.974
3.44	3.708	0.978
6.40	4.073	0.981

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.995	-0.087
3.33	2.994	0.072
6.20	2.992	0.172
9.04	2.991	0.403
11.93	2.989	0.826

Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.821	-0.083
3.28	3.821	0.293
6.20	3.820	0.551
9.12	3.819	0.685
11.93	3.819	0.833

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.995	-0.087
3.44	3.381	-0.084
6.40	3.821	-0.083

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.989	0.826
3.44	3.466	0.830
6.40	3.819	0.833

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.995	-0.087
3.33	2.994	0.072
6.20	2.992	0.172
9.04	2.991	0.403
11.93	2.989	0.826

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.821	-0.083
3.28	3.821	0.293
6.20	3.820	0.551
9.12	3.819	0.685
11.93	3.819	0.833

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.995	-0.087
3.44	3.381	-0.084

6.40	3.821	-0.083
------	-------	--------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.989	0.826
3.44	3.466	0.830
6.40	3.819	0.833

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.201	0.016
3.33	3.200	0.160
6.20	3.198	0.252
9.04	3.197	0.504
11.93	3.195	0.974

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	4.076	0.022
3.28	4.076	0.431
6.20	4.075	0.709
9.12	4.074	0.840
11.93	4.073	0.981

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.201	0.016
3.44	3.603	0.019
6.40	4.076	0.022

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.195	0.974
3.44	3.708	0.978
6.40	4.073	0.981

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.267	0.141
3.33	3.266	0.243
6.20	3.264	0.316
9.04	3.263	0.595
11.93	3.261	1.120

Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	4.162	0.148
3.28	4.161	0.621
6.20	4.161	0.933
9.12	4.160	1.039
11.93	4.159	1.130

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.267	0.141
3.44	3.656	0.145
6.40	4.162	0.148

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.261	1.120
3.44	3.807	1.125

6.40	4.159	1.130
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.054	0.056
3.33	3.053	0.164
6.20	3.052	0.239
9.04	3.050	0.491
11.93	3.049	0.966

Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.886	0.062
3.28	3.885	0.495
6.20	3.885	0.782
9.12	3.884	0.883
11.93	3.883	0.974

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.054	0.056
3.44	3.420	0.060
6.40	3.886	0.062

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.049	0.966
3.44	3.552	0.970
6.40	3.883	0.974

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.054	0.056
3.33	3.053	0.164
6.20	3.052	0.239
9.04	3.050	0.491
11.93	3.049	0.966

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.886	0.062
3.28	3.885	0.495
6.20	3.885	0.782
9.12	3.884	0.883
11.93	3.883	0.974

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.054	0.056
3.44	3.420	0.060
6.40	3.886	0.062

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.049	0.966
3.44	3.552	0.970
6.40	3.883	0.974

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.267	0.141

3.33	3.266	0.243
6.20	3.264	0.316
9.04	3.263	0.595
11.93	3.261	1.120

Spostamenti traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	4.162	0.148
3.28	4.161	0.621
6.20	4.161	0.933
9.12	4.160	1.039
11.93	4.159	1.130

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.267	0.141
3.44	3.656	0.145
6.40	4.162	0.148

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	3.261	1.120
3.44	3.807	1.125
6.40	4.159	1.130

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.990	0.823
3.33	-2.992	0.405
6.20	-2.994	0.174
9.04	-2.995	0.078
11.93	-2.996	-0.076

Spostamenti traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.812	0.829
3.28	-3.813	0.685
6.20	-3.814	0.555
9.12	-3.814	0.301
11.93	-3.815	-0.072

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.990	0.823
3.44	-3.463	0.826
6.40	-3.812	0.829

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.996	-0.076
3.44	-3.378	-0.074
6.40	-3.815	-0.072

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.196	0.971
3.33	-3.198	0.507
6.20	-3.200	0.253
9.04	-3.201	0.164
11.93	-3.203	0.023

Spostamenti traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-4.069	0.979
3.28	-4.070	0.840
6.20	-4.071	0.711
9.12	-4.072	0.436
11.93	-4.072	0.029

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.196	0.971
3.44	-3.707	0.975
6.40	-4.069	0.979

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.203	0.023
3.44	-3.601	0.026
6.40	-4.072	0.029

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.196	0.971
3.33	-3.198	0.507
6.20	-3.200	0.253
9.04	-3.201	0.164
11.93	-3.203	0.023

Spostamenti traverso (Combinazione n° 39)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-4.069	0.979
3.28	-4.070	0.840
6.20	-4.071	0.711
9.12	-4.072	0.436
11.93	-4.072	0.029

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 39)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.196	0.971
3.44	-3.707	0.975
6.40	-4.069	0.979

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 39)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.203	0.023
3.44	-3.601	0.026
6.40	-4.072	0.029

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.990	0.823
3.33	-2.992	0.405
6.20	-2.994	0.174
9.04	-2.995	0.078
11.93	-2.996	-0.076

Spostamenti traverso (Combinazione n° 40)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.812	0.829
3.28	-3.813	0.685
6.20	-3.814	0.555
9.12	-3.814	0.301
11.93	-3.815	-0.072

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 40)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.990	0.823
3.44	-3.463	0.826
6.40	-3.812	0.829

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 40)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.996	-0.076
3.44	-3.378	-0.074
6.40	-3.815	-0.072

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.029	0.960
3.33	-3.031	0.493
6.20	-3.033	0.240
9.04	-3.034	0.170
11.93	-3.035	0.067

Spostamenti traverso (Combinazione n° 41)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.852	0.968
3.28	-3.853	0.882
6.20	-3.854	0.785
9.12	-3.855	0.502
11.93	-3.855	0.073

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 41)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.029	0.960
3.44	-3.527	0.964
6.40	-3.852	0.968

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 41)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.035	0.067
3.44	-3.394	0.070
6.40	-3.855	0.073

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 42)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.239	1.114
3.33	-3.241	0.597
6.20	-3.243	0.317
9.04	-3.244	0.248
11.93	-3.246	0.152

Spostamenti traverso (Combinazione n° 42)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-4.125	1.124
3.28	-4.126	1.038
6.20	-4.127	0.936
9.12	-4.128	0.628
11.93	-4.128	0.159

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 42)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.239	1.114
3.44	-3.780	1.119

6.40	-4.125	1.124
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 42)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.246	0.152
3.44	-3.628	0.156
6.40	-4.128	0.159

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.239	1.114
3.33	-3.241	0.597
6.20	-3.243	0.317
9.04	-3.244	0.248
11.93	-3.246	0.152

Spostamenti traverso (Combinazione n° 43)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-4.125	1.124
3.28	-4.126	1.038
6.20	-4.127	0.936
9.12	-4.128	0.628
11.93	-4.128	0.159

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 43)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.239	1.114
3.44	-3.780	1.119
6.40	-4.125	1.124

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 43)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.246	0.152
3.44	-3.628	0.156
6.40	-4.128	0.159

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 44)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.029	0.960
3.33	-3.031	0.493
6.20	-3.033	0.240
9.04	-3.034	0.170
11.93	-3.035	0.067

Spostamenti traverso (Combinazione n° 44)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.852	0.968
3.28	-3.853	0.882
6.20	-3.854	0.785
9.12	-3.855	0.502
11.93	-3.855	0.073

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 44)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.029	0.960
3.44	-3.527	0.964
6.40	-3.852	0.968

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 44)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-3.035	0.067
3.44	-3.394	0.070

6.40	-3.855	0.073
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 45)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.068	1.049
3.33	2.068	0.940
6.20	2.068	0.895
9.04	2.068	1.107
11.93	2.068	1.543

Spostamenti traverso (Combinazione n° 45)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.539	1.058
3.28	2.539	1.461
6.20	2.539	1.704
9.12	2.539	1.672
11.93	2.539	1.554

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 45)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.068	1.049
3.44	2.200	1.054
6.40	2.539	1.058

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 45)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.068	1.543
3.44	2.436	1.549
6.40	2.539	1.554

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 46)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.888	0.815
3.33	1.888	0.753
6.20	1.888	0.730
9.04	1.888	0.909
11.93	1.887	1.272

Spostamenti traverso (Combinazione n° 46)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.322	0.823
3.28	2.322	1.160
6.20	2.322	1.366
9.12	2.322	1.355
11.93	2.321	1.281

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 46)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.888	0.815
3.44	2.026	0.819
6.40	2.322	0.823

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 46)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.887	1.272
3.44	2.210	1.277
6.40	2.321	1.281

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 47)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.008	0.875

3.33	2.008	0.826
6.20	2.008	0.809
9.04	2.008	0.987
11.93	2.008	1.350

Spostamenti traverso (Combinazione n° 47)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.461	0.882
3.28	2.461	1.203
6.20	2.461	1.400
9.12	2.461	1.405
11.93	2.461	1.358

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 47)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.008	0.875
3.44	2.162	0.879
6.40	2.461	0.882

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 47)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.008	1.350
3.44	2.335	1.355
6.40	2.461	1.358

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 48)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.829	0.669
3.33	1.829	0.657
6.20	1.828	0.657
9.04	1.828	0.806
11.93	1.828	1.107

Spostamenti traverso (Combinazione n° 48)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	2.245	0.674
3.28	2.245	0.941
6.20	2.245	1.107
9.12	2.244	1.127
11.93	2.244	1.113

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 48)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.829	0.669
3.44	1.984	0.672
6.40	2.245	0.674

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 48)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	1.828	1.107
3.44	2.115	1.110
6.40	2.244	1.113

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 49)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.048	1.593
3.33	-2.048	1.135
6.20	-2.049	0.897
9.04	-2.049	0.919
11.93	-2.049	1.006

Spostamenti traverso (Combinazione n° 49)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.567	1.603
3.28	-2.568	1.699
6.20	-2.568	1.708
9.12	-2.568	1.442
11.93	-2.568	1.016

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 49)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.048	1.593
3.44	-2.441	1.598
6.40	-2.567	1.603

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 49)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.049	1.006
3.44	-2.204	1.011
6.40	-2.568	1.016

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 50)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.868	1.315
3.33	-1.868	0.932
6.20	-1.869	0.732
9.04	-1.869	0.735
11.93	-1.869	0.779

Spostamenti traverso (Combinazione n° 50)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.343	1.323
3.28	-2.343	1.378
6.20	-2.343	1.369
9.12	-2.344	1.143
11.93	-2.344	0.786

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 50)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.868	1.315
3.44	-2.212	1.319
6.40	-2.343	1.323

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 50)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.869	0.779
3.44	-2.027	0.783
6.40	-2.344	0.786

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 51)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.009	1.403
3.33	-2.009	1.015
6.20	-2.009	0.811
9.04	-2.009	0.805
11.93	-2.010	0.829

Spostamenti traverso (Combinazione n° 51)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.517	1.411
3.28	-2.517	1.433
6.20	-2.517	1.403
9.12	-2.517	1.181
11.93	-2.517	0.836

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 51)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.009	1.403
3.44	-2.364	1.407
6.40	-2.517	1.411

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 51)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.010	0.829
3.44	-2.190	0.833
6.40	-2.517	0.836

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 52)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.829	1.152
3.33	-1.830	0.830
6.20	-1.830	0.658
9.04	-1.830	0.638
11.93	-1.830	0.629

Spostamenti traverso (Combinazione n° 52)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-2.293	1.159
3.28	-2.293	1.152
6.20	-2.293	1.110
9.12	-2.293	0.922
11.93	-2.293	0.634

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 52)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.829	1.152
3.44	-2.140	1.156
6.40	-2.293	1.159

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 52)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-1.830	0.629
3.44	-2.009	0.632
6.40	-2.293	0.634

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 53)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.002	0.961
3.33	-0.001	0.794
6.20	0.000	0.711
9.04	0.001	0.767
11.93	0.002	0.905

Spostamenti traverso (Combinazione n° 53)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.032	0.966
3.28	-0.031	1.071
6.20	-0.031	1.116
9.12	-0.030	1.043
11.93	-0.029	0.910

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 53)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.002	0.961
3.44	-0.087	0.964

6.40	-0.032	0.966
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 53)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.002	0.905
3.44	0.056	0.908
6.40	-0.029	0.910

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 54)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.002	0.776
3.33	-0.001	0.646
6.20	0.000	0.580
9.04	0.001	0.622
11.93	0.002	0.727

Spostamenti traverso (Combinazione n° 54)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.028	0.779
3.28	-0.027	0.861
6.20	-0.027	0.894
9.12	-0.026	0.836
11.93	-0.025	0.731

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 54)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.002	0.776
3.44	-0.070	0.778
6.40	-0.028	0.779

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 54)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.002	0.727
3.44	0.043	0.729
6.40	-0.025	0.731

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 55)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.002	1.144
3.33	-0.001	0.912
6.20	0.000	0.796
9.04	0.001	0.884
11.93	0.002	1.089

Spostamenti traverso (Combinazione n° 55)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.032	1.152
3.28	-0.031	1.335
6.20	-0.031	1.421
9.12	-0.030	1.307
11.93	-0.029	1.096

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 55)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.002	1.144
3.44	-0.119	1.149
6.40	-0.032	1.152

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 55)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.002	1.089
3.44	0.088	1.093

6.40	-0.029	1.096
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 56)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.002	0.932
3.33	-0.001	0.746
6.20	0.000	0.653
9.04	0.001	0.722
11.93	0.002	0.884

Spostamenti traverso (Combinazione n° 56)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.028	0.938
3.28	-0.027	1.085
6.20	-0.027	1.154
9.12	-0.026	1.061
11.93	-0.025	0.890

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 56)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.002	0.932
3.44	-0.097	0.935
6.40	-0.028	0.938

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 56)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.002	0.884
3.44	0.071	0.887
6.40	-0.025	0.890

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 57)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.017	0.811
3.33	0.016	0.613
6.20	0.014	0.512
9.04	0.013	0.600
11.93	0.012	0.788

Spostamenti traverso (Combinazione n° 57)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.005	0.819
3.28	0.005	0.996
6.20	0.004	1.089
9.12	0.003	0.984
11.93	0.002	0.796

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 57)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.017	0.811
3.44	-0.064	0.815
6.40	0.005	0.819

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 57)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.012	0.788
3.44	0.082	0.792
6.40	0.002	0.796

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 58)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.017	0.811

3.33	0.016	0.613
6.20	0.014	0.512
9.04	0.013	0.600
11.93	0.012	0.788

Spostamenti traverso (Combinazione n° 58)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.005	0.819
3.28	0.005	0.996
6.20	0.004	1.089
9.12	0.003	0.984
11.93	0.002	0.796

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 58)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.017	0.811
3.44	-0.064	0.815
6.40	0.005	0.819

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 58)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.012	0.788
3.44	0.082	0.792
6.40	0.002	0.796

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 59)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.017	0.811
3.33	0.016	0.613
6.20	0.014	0.512
9.04	0.013	0.600
11.93	0.012	0.788

Spostamenti traverso (Combinazione n° 59)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.005	0.819
3.28	0.005	0.996
6.20	0.004	1.089
9.12	0.003	0.984
11.93	0.002	0.796

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 59)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.017	0.811
3.44	-0.064	0.815
6.40	0.005	0.819

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 59)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.012	0.788
3.44	0.082	0.792
6.40	0.002	0.796

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 60)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.779	0.714
3.33	0.778	0.589
6.20	0.776	0.530
9.04	0.775	0.665
11.93	0.773	0.936

Spostamenti traverso (Combinazione n° 60)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.992	0.721
3.28	0.992	0.972
6.20	0.991	1.118
9.12	0.990	1.064
11.93	0.989	0.944

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 60)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.779	0.714
3.44	0.814	0.718
6.40	0.992	0.721

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 60)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.773	0.936
3.44	0.960	0.940
6.40	0.989	0.944

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 61)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.661	0.679
3.33	0.660	0.554
6.20	0.659	0.495
9.04	0.658	0.617
11.93	0.656	0.863

Spostamenti traverso (Combinazione n° 61)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.840	0.686
3.28	0.839	0.917
6.20	0.838	1.051
9.12	0.837	0.992
11.93	0.836	0.871

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 61)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.661	0.679
3.44	0.683	0.683
6.40	0.840	0.686

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 61)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	0.656	0.863
3.44	0.820	0.867
6.40	0.836	0.871

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 62)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.742	0.958
3.33	-0.743	0.678
6.20	-0.745	0.530
9.04	-0.746	0.576
11.93	-0.747	0.691

Spostamenti traverso (Combinazione n° 62)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.977	0.966
3.28	-0.978	1.075
6.20	-0.979	1.118
9.12	-0.980	0.961
11.93	-0.981	0.699

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 62)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.742	0.958
3.44	-0.938	0.963
6.40	-0.977	0.966

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 62)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.747	0.691
3.44	-0.793	0.696
6.40	-0.981	0.699

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 63)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.626	0.885
3.33	-0.627	0.630
6.20	-0.628	0.495
9.04	-0.630	0.542
11.93	-0.631	0.657

Spostamenti traverso (Combinazione n° 63)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.826	0.893
3.28	-0.827	1.004
6.20	-0.828	1.051
9.12	-0.829	0.906
11.93	-0.830	0.664

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 63)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.626	0.885
3.44	-0.799	0.889
6.40	-0.826	0.893

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 63)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.48	-0.631	0.657
3.44	-0.662	0.661
6.40	-0.830	0.664

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-642.0190	-486.3552	240.7819
3.33	321.6322	-195.9848	240.7819
6.20	597.6774	4.6006	240.7819
9.04	327.3255	204.7661	240.7819
11.93	-642.0185	485.3201	240.7819

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-444.8169	313.0711	98.6423
3.28	218.7485	159.4977	98.6423
6.20	451.3494	0.0000	98.6423
9.12	218.7488	-159.4976	98.6423
11.93	-444.8163	-313.0710	98.6423

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-642.0190	241.2333	492.4713
3.44	-291.6911	14.2603	402.7712
6.40	-444.8169	-98.6423	313.0711

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-642.0185	-241.2333	492.4712
3.44	-291.6906	-14.2603	402.7711
6.40	-444.8163	98.6423	313.0710

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-502.3840	-374.1449	211.4269
3.33	240.2937	-151.4036	211.4269
6.20	453.7186	3.5535	211.4269
9.04	244.6917	158.1643	211.4269
11.93	-502.3836	373.3530	211.4269

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-348.0484	240.8240	91.8090
3.28	162.3865	122.6905	91.8090
6.20	341.3103	0.0000	91.8090
9.12	162.3867	-122.6905	91.8090
11.93	-348.0480	-240.8239	91.8090

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-502.3840	211.8233	378.8241
3.44	-200.3328	9.0540	309.8240
6.40	-348.0484	-91.8090	240.8240

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-502.3836	-211.8233	378.8240
3.44	-200.3323	-9.0540	309.8240
6.40	-348.0480	91.8090	240.8239

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-824.5370	-629.8274	296.2256

3.33	421.4373	-256.6964	296.2256
6.20	783.0433	1.5242	296.2256
9.04	438.7033	261.4956	296.2256
11.93	-818.8284	634.5772	296.2256

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-646.2635	456.3942	148.0446
3.28	315.4610	230.9859	148.0446
6.20	651.6553	-0.4527	148.0446
9.12	312.8203	-231.8913	148.0446
11.93	-652.4657	-462.3411	148.0446

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-824.5370	298.7912	635.7943
3.44	-410.9624	8.1856	546.0943
6.40	-646.2635	-148.0446	456.3942

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-818.8284	-294.7707	641.7413
3.44	-414.1868	-6.1753	552.0412
6.40	-652.4657	148.0446	462.3411

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-659.9471	-496.1819	260.9082
3.33	323.5929	-203.1907	260.9082
6.20	610.4843	0.9459	260.9082
9.04	338.6028	206.6659	260.9082
11.93	-654.1342	500.4094	260.9082

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-520.6734	362.8539	139.0723
3.28	243.5803	183.5279	139.0723
6.20	510.5752	-0.4457	139.0723
9.12	240.9807	-184.4192	139.0723
11.93	-526.6440	-368.0399	139.0723

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-659.9471	263.3861	500.8541
3.44	-296.4335	4.6554	431.8540
6.40	-520.6734	-139.0723	362.8539

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-654.1342	-259.4085	506.0400
3.44	-299.4583	-2.6666	437.0400
6.40	-526.6440	139.0723	368.0399

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-698.0559	-304.8349	168.1600
3.33	18.6920	-190.5758	186.0832
6.20	407.6590	-72.2130	204.1340
9.04	411.2532	91.7890	222.0062
11.93	-221.6185	372.0966	240.1080

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-121.8437	187.7172	67.5625
3.28	251.1872	77.9428	84.2804
6.20	312.2569	-36.0664	101.6432
9.12	40.8001	-150.0755	119.0060
11.93	-534.8034	-259.8499	135.7239

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-698.0559	320.5453	307.1020
3.44	-122.5025	82.6181	247.4096
6.40	-121.8437	-67.5625	187.7172

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-221.6185	-88.4881	379.2347
3.44	-212.1490	67.4911	319.5423
6.40	-534.8034	135.7239	259.8499

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-819.1903	-371.3543	185.1591
3.33	43.1009	-225.5965	203.0824
6.20	497.0007	-81.2442	221.1332
9.04	487.2042	114.3457	239.0054
11.93	-278.5176	446.0453	257.1072

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-142.0691	217.7398	69.2151
3.28	291.8004	91.2474	85.9330
6.20	366.3547	-40.1245	103.2958
9.12	57.7411	-171.4964	120.6586
11.93	-601.4942	-297.9887	137.3765

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-819.1903	356.2600	374.3553
3.44	-165.5073	99.6492	296.0476
6.40	-142.0691	-69.2151	217.7398

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-278.5176	-86.8355	454.6042
3.44	-273.9439	69.1437	376.2965
6.40	-601.4942	137.3765	297.9887

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-819.1903	-371.3543	185.1591
3.33	43.1009	-225.5965	203.0824
6.20	497.0007	-81.2442	221.1332
9.04	487.2042	114.3457	239.0054
11.93	-278.5176	446.0453	257.1072

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-142.0691	217.7398	69.2151
3.28	291.8004	91.2474	85.9330
6.20	366.3547	-40.1245	103.2958
9.12	57.7411	-171.4964	120.6586
11.93	-601.4942	-297.9887	137.3765

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-819.1903	356.2600	374.3553
3.44	-165.5073	99.6492	296.0476
6.40	-142.0691	-69.2151	217.7398

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-278.5176	-86.8355	454.6042
3.44	-273.9439	69.1437	376.2965
6.40	-601.4942	137.3765	297.9887

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-698.0559	-304.8349	168.1600
3.33	18.6920	-190.5758	186.0832
6.20	407.6590	-72.2130	204.1340
9.04	411.2532	91.7890	222.0062
11.93	-221.6185	372.0966	240.1080

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-121.8437	187.7172	67.5625
3.28	251.1872	77.9428	84.2804
6.20	312.2569	-36.0664	101.6432
9.12	40.8001	-150.0755	119.0060
11.93	-534.8034	-259.8499	135.7239

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-698.0559	320.5453	307.1020
3.44	-122.5025	82.6181	247.4096
6.40	-121.8437	-67.5625	187.7172

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-221.6185	-88.4881	379.2347
3.44	-212.1490	67.4911	319.5423
6.40	-534.8034	135.7239	259.8499

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-848.0573	-409.5881	213.6330
3.33	80.8197	-238.6171	231.5563
6.20	543.8475	-78.5702	249.6071
9.04	502.8387	131.0440	267.4793
11.93	-340.9485	484.2695	285.5811

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-262.6669	292.2119	108.0147
3.28	326.5310	129.2264	124.7326
6.20	459.4641	-38.0723	142.0954
9.12	104.4426	-205.3710	159.4582
11.93	-699.3493	-372.0909	176.1761

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-848.0573	375.2840	411.5966
3.44	-202.4189	81.9518	351.9042

6.40	-262.6669	-108.0147	292.2119
------	-----------	-----------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-340.9485	-124.8660	491.4757
3.44	-302.1895	77.3379	431.7833
6.40	-699.3493	176.1761	372.0909

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-975.3393	-475.4527	232.2621
3.33	100.3287	-274.8950	250.1853
6.20	632.7481	-89.2830	268.2361
9.04	582.6162	152.4641	286.1083
11.93	-392.9466	558.8699	304.2101

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-279.3651	321.5364	111.2481
3.28	368.7113	141.8331	127.9659
6.20	513.0931	-42.8284	145.3287
9.12	118.8790	-227.4899	162.6915
11.93	-770.5049	-410.9277	179.4094

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-975.3393	415.8452	478.1519
3.44	-241.9736	100.6157	399.8442
6.40	-279.3651	-111.2481	321.5364

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-392.9466	-121.6327	567.5432
3.44	-363.7664	80.5712	489.2355
6.40	-770.5049	179.4094	410.9277

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-975.3393	-475.4527	232.2621
3.33	100.3287	-274.8950	250.1853
6.20	632.7481	-89.2830	268.2361
9.04	582.6162	152.4641	286.1083
11.93	-392.9466	558.8699	304.2101

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-279.3651	321.5364	111.2481
3.28	368.7113	141.8331	127.9659
6.20	513.0931	-42.8284	145.3287
9.12	118.8790	-227.4899	162.6915
11.93	-770.5049	-410.9277	179.4094

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-975.3393	415.8452	478.1519
3.44	-241.9736	100.6157	399.8442
6.40	-279.3651	-111.2481	321.5364

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-392.9466	-121.6327	567.5432
3.44	-363.7664	80.5712	489.2355

6.40	-770.5049	179.4094	410.9277
------	-----------	----------	----------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-848.0573	-409.5881	213.6330
3.33	80.8197	-238.6171	231.5563
6.20	543.8475	-78.5702	249.6071
9.04	502.8387	131.0440	267.4793
11.93	-340.9485	484.2695	285.5811

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-262.6669	292.2119	108.0147
3.28	326.5310	129.2264	124.7326
6.20	459.4641	-38.0723	142.0954
9.12	104.4426	-205.3710	159.4582
11.93	-699.3493	-372.0909	176.1761

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-848.0573	375.2840	411.5966
3.44	-202.4189	81.9518	351.9042
6.40	-262.6669	-108.0147	292.2119

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-340.9485	-124.8660	491.4757
3.44	-302.1895	77.3379	431.7833
6.40	-699.3493	176.1761	372.0909

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-278.5192	-447.2842	257.1074
3.33	484.0811	-105.4941	239.1841
6.20	497.0003	89.1105	221.1334
9.04	49.5980	231.7250	203.2612
11.93	-819.1910	370.8463	185.1593

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-601.4945	297.9888	137.3762
3.28	57.7410	171.4964	120.6584
6.20	366.3549	40.1245	103.2956
9.12	291.8008	-91.2473	85.9328
11.93	-142.0685	-217.7397	69.2149

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-278.5192	86.8357	454.6043
3.44	-273.9449	-69.1435	376.2966
6.40	-601.4945	-137.3762	297.9888

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-819.1910	-356.2602	374.3552
3.44	-165.5073	-99.6494	296.0475
6.40	-142.0685	69.2149	217.7397

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-221.6199	-373.1298	240.1082

3.33	408.7481	-84.5430	222.1849
6.20	407.6586	78.5742	204.1342
9.04	24.1755	195.3978	186.2620
11.93	-698.0566	304.4512	168.1601

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-534.8037	259.8500	135.7237
3.28	40.8001	150.0755	119.0058
6.20	312.2571	36.0664	101.6430
9.12	251.1875	-77.9427	84.2802
11.93	-121.8432	-187.7172	67.5623

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-221.6199	88.4883	379.2348
3.44	-212.1498	-67.4909	319.5424
6.40	-534.8037	-135.7237	259.8500

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-698.0566	-320.5454	307.1019
3.44	-122.5026	-82.6183	247.4096
6.40	-121.8432	67.5623	187.7172

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-278.5192	-447.2842	257.1074
3.33	484.0811	-105.4941	239.1841
6.20	497.0003	89.1105	221.1334
9.04	49.5980	231.7250	203.2612
11.93	-819.1910	370.8463	185.1593

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-601.4945	297.9888	137.3762
3.28	57.7410	171.4964	120.6584
6.20	366.3549	40.1245	103.2956
9.12	291.8008	-91.2473	85.9328
11.93	-142.0685	-217.7397	69.2149

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-278.5192	86.8357	454.6043
3.44	-273.9449	-69.1435	376.2966
6.40	-601.4945	-137.3762	297.9888

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-819.1910	-356.2602	374.3552
3.44	-165.5073	-99.6494	296.0475
6.40	-142.0685	69.2149	217.7397

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-221.6199	-373.1298	240.1082
3.33	408.7481	-84.5430	222.1849
6.20	407.6586	78.5742	204.1342
9.04	24.1755	195.3978	186.2620
11.93	-698.0566	304.4512	168.1601

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-534.8037	259.8500	135.7237
3.28	40.8001	150.0755	119.0058
6.20	312.2571	36.0664	101.6430
9.12	251.1875	-77.9427	84.2802
11.93	-121.8432	-187.7172	67.5623

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-221.6199	88.4883	379.2348
3.44	-212.1498	-67.4909	319.5424
6.40	-534.8037	-135.7237	259.8500

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-698.0566	-320.5454	307.1019
3.44	-122.5026	-82.6183	247.4096
6.40	-121.8432	67.5623	187.7172

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-345.9527	-480.9220	285.3237
3.33	491.2293	-126.9762	267.4004
6.20	543.9168	80.0061	249.3497
9.04	95.7292	240.1268	231.4775
11.93	-842.8582	413.6169	213.3756

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-694.0493	367.5755	175.9260
3.28	106.7948	204.5900	159.2081
6.20	459.5383	37.2913	141.8454
9.12	324.3273	-130.0074	124.4826
11.93	-267.8185	-296.7273	107.7647

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-345.9527	128.0942	486.9602
3.44	-299.8359	-75.5988	427.2678
6.40	-694.0493	-175.9260	367.5755

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-842.8582	-371.5401	416.1121
3.44	-205.3532	-80.2048	356.4197
6.40	-267.8185	107.7647	296.7273

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-398.2748	-555.6913	303.8451
3.33	570.1665	-146.8414	285.9218
6.20	632.8465	92.1150	267.8711
9.04	116.6085	277.6046	249.9989
11.93	-969.7342	479.4074	231.8970

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-764.9101	406.3661	179.0549
3.28	121.3965	226.6628	162.3371
6.20	513.1983	42.0013	144.9743
9.12	366.4042	-142.6602	127.6115
11.93	-284.7496	-326.0980	110.8936

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-398.2748	124.9653	562.9817
3.44	-361.4273	-78.7277	484.6739
6.40	-764.9101	-179.0549	406.3661

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-969.7342	-411.7812	482.7135
3.44	-245.1357	-98.7609	404.4057
6.40	-284.7496	110.8936	326.0980

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-398.2748	-555.6913	303.8451
3.33	570.1665	-146.8414	285.9218
6.20	632.8465	92.1150	267.8711
9.04	116.6085	277.6046	249.9989
11.93	-969.7342	479.4074	231.8970

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-764.9101	406.3661	179.0549
3.28	121.3965	226.6628	162.3371
6.20	513.1983	42.0013	144.9743
9.12	366.4042	-142.6602	127.6115
11.93	-284.7496	-326.0980	110.8936

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-398.2748	124.9653	562.9817
3.44	-361.4273	-78.7277	484.6739
6.40	-764.9101	-179.0549	406.3661

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-969.7342	-411.7812	482.7135
3.44	-245.1357	-98.7609	404.4057
6.40	-284.7496	110.8936	326.0980

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-345.9527	-480.9220	285.3237
3.33	491.2293	-126.9762	267.4004
6.20	543.9168	80.0061	249.3497
9.04	95.7292	240.1268	231.4775
11.93	-842.8582	413.6169	213.3756

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-694.0493	367.5755	175.9260
3.28	106.7948	204.5900	159.2081
6.20	459.5383	37.2913	141.8454
9.12	324.3273	-130.0074	124.4826
11.93	-267.8185	-296.7273	107.7647

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-345.9527	128.0942	486.9602
3.44	-299.8359	-75.5988	427.2678

6.40	-694.0493	-175.9260	367.5755
------	-----------	-----------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-842.8582	-371.5401	416.1121
3.44	-205.3532	-80.2048	356.4197
6.40	-267.8185	107.7647	296.7273

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-917.0834	-458.1895	180.8228
3.33	111.1593	-260.8768	180.8228
6.20	615.1106	-85.3672	180.8228
9.04	575.0950	138.8167	180.8228
11.93	-325.4154	518.8901	180.8228

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-232.3704	281.3126	56.3771
3.28	334.9317	125.1732	56.3771
6.20	467.4195	-34.3244	56.3771
9.12	134.7058	-193.8221	56.3771
11.93	-625.2540	-347.3955	56.3771

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-917.0834	378.0737	460.7128
3.44	-259.4616	93.6606	371.0127
6.40	-232.3704	-56.3771	281.3126

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-325.4154	15.7501	526.7957
3.44	-458.2369	56.3771	437.0956
6.40	-625.2540	56.3771	347.3955

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-754.0751	-347.9552	155.2737
3.33	47.3973	-210.4601	155.2737
6.20	469.2901	-78.4771	155.2737
9.04	470.9438	98.1345	155.2737
11.93	-213.2729	403.8384	155.2737

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-153.9419	211.5701	55.1638
3.28	268.3118	91.2508	55.1638
6.20	355.5365	-31.4396	55.1638
9.12	84.9138	-154.1301	55.1638
11.93	-513.8140	-272.2636	55.1638

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-754.0751	335.0419	349.5702
3.44	-169.2065	82.4376	280.5701
6.40	-153.9419	-55.1638	211.5701

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-213.2729	23.9122	410.2637
3.44	-350.3913	55.1638	341.2636

6.40	-513.8140	55.1638	272.2636
------	-----------	---------	----------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-327.8269	-520.0749	181.4283
3.33	570.8799	-133.6957	181.4283
6.20	618.1998	89.7883	181.4283
9.04	122.3735	265.4794	181.4283
11.93	-921.1610	462.7000	181.4283

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-624.8708	347.4088	55.9054
3.28	135.1262	193.8354	55.9054
6.20	467.8786	34.3377	55.9054
9.12	335.4295	-125.1599	55.9054
11.93	-232.8541	-286.3409	55.9054

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-327.8269	-15.2784	526.8090
3.44	-459.2511	-55.9054	437.1089
6.40	-624.8708	-55.9054	347.4088

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-921.1610	-378.8152	465.7411
3.44	-261.5425	-94.2671	376.0410
6.40	-232.8541	55.9054	286.3409

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-215.2989	-404.8068	155.7989
3.33	467.9423	-94.0909	155.7989
6.20	471.9190	81.8284	155.7989
9.04	56.5808	213.8956	155.7989
11.93	-757.5843	351.8842	155.7989

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-513.5133	272.2789	54.7711
3.28	85.2576	154.1455	54.7711
6.20	355.9249	31.4550	54.7711
9.12	268.7449	-91.2355	54.7711
11.93	-154.3336	-215.8494	54.7711

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-215.2989	-23.5195	410.2790
3.44	-351.2539	-54.7711	341.2790
6.40	-513.5133	-54.7711	272.2789

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-757.5843	-335.7015	353.8496
3.44	-170.9592	-82.9637	284.8495
6.40	-154.3336	54.7711	215.8494

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1082.5027	-596.6453	177.6861

3.33	219.4176	-317.6117	177.6861
6.20	807.2364	-87.7667	177.6861
9.04	701.7350	192.5801	177.6861
11.93	-469.5444	659.6109	177.6861

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-416.4094	421.1774	65.7121
3.28	446.4147	195.7692	65.7121
6.20	679.8934	-35.6694	65.7121
9.12	238.3429	-267.1081	65.7121
11.93	-824.6933	-489.9504	65.7121

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1082.5027	381.1236	600.5776
3.44	-425.0182	90.5180	510.8775
6.40	-416.4094	-65.7121	421.1774

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-469.5444	25.0851	669.3506
3.44	-630.0211	65.7121	579.6505
6.40	-824.6933	65.7121	489.9504

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-896.6163	-465.7256	153.0335
3.33	138.3195	-259.1228	153.0335
6.20	632.8359	-80.9666	153.0335
9.04	579.8359	143.6318	153.0335
11.93	-334.7512	523.8844	153.0335

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-309.7815	330.5293	63.5346
3.28	363.6939	151.2033	63.5346
6.20	536.4086	-32.7703	63.5346
9.12	172.5339	-216.7438	63.5346
11.93	-684.8894	-393.8841	63.5346

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-896.6163	338.9238	468.5294
3.44	-309.3222	80.1931	399.5294
6.40	-309.7815	-63.5346	330.5293

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-334.7512	32.2831	531.8842
3.44	-496.6682	63.5346	462.8841
6.40	-684.8894	63.5346	393.8841

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-475.2276	-660.6217	177.2036
3.33	693.4405	-186.5435	177.2036
6.20	810.6201	92.7501	177.2036
9.04	235.5136	322.9846	177.2036
11.93	-1082.4765	601.3495	177.2036

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-821.3299	489.4977	64.1853
3.28	240.4351	266.6554	64.1853
6.20	680.6655	35.2168	64.1853
9.12	445.8666	-196.2218	64.1853
11.93	-419.2475	-426.6716	64.1853

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-475.2276	-23.5583	668.8979
3.44	-631.1810	-64.1853	579.1978
6.40	-821.3299	-64.1853	489.4977

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1082.4765	-378.6300	606.0718
3.44	-429.4018	-90.0346	516.3717
6.40	-419.2475	64.1853	426.6716

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-340.0140	-524.6458	152.4823
3.33	573.0139	-138.9081	152.4823
6.20	635.7563	84.6430	152.4823
9.04	152.1172	263.0947	152.4823
11.93	-896.0655	469.8809	152.4823

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-681.6404	393.4385	62.0980
3.28	174.5316	216.2982	62.0980
6.20	537.1066	32.3247	62.0980
9.12	363.0922	-151.6489	62.0980
11.93	-312.5025	-335.2695	62.0980

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-340.0140	-30.8465	531.4386
3.44	-497.6750	-62.0980	462.4385
6.40	-681.6404	-62.0980	393.4385

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-896.0655	-336.3828	473.2697
3.44	-313.3532	-79.6409	404.2696
6.40	-312.5025	62.0980	335.2695

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1045.3167	-348.0611	142.8971
3.33	-130.4908	-278.4870	160.8204
6.20	509.3189	-154.4585	178.8712
9.04	686.8885	60.8992	196.7434
11.93	-23.3032	473.4161	214.8452

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	29.7284	191.5791	40.4644
3.28	384.8894	63.1860	57.1823
6.20	377.5979	-68.1859	74.5451
9.12	-12.8617	-199.5578	91.9079
11.93	-750.9028	-326.0501	108.6258

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1045.3167	473.0180	348.1946
3.44	-132.4961	164.5939	269.8868
6.40	29.7284	-40.4644	191.5791

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-23.3032	114.6050	482.6657
3.44	-401.5249	127.2412	404.3579
6.40	-750.9028	108.6258	326.0501

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-913.8043	-281.3853	123.6944
3.33	-156.9134	-240.7723	141.6177
6.20	415.1046	-145.7842	159.6685
9.04	608.5983	37.1866	177.5407
11.93	33.8914	399.0005	195.6425

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	47.2516	162.0006	38.4596
3.28	342.8210	50.3254	55.1775
6.20	323.3401	-63.6837	72.5403
9.12	-28.6673	-177.6928	89.9031
11.93	-681.8296	-287.4673	106.6209

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-913.8043	432.5358	281.3853
3.44	-89.4453	145.3552	221.6930
6.40	47.2516	-38.4596	162.0006

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	33.8914	112.6002	406.8521
3.44	-338.3910	125.2363	347.1597
6.40	-681.8296	106.6209	287.4673

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-913.8043	-281.3853	123.6944
3.33	-156.9134	-240.7723	141.6177
6.20	415.1046	-145.7842	159.6685
9.04	608.5983	37.1866	177.5407
11.93	33.8914	399.0005	195.6425

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	47.2516	162.0006	38.4596
3.28	342.8210	50.3254	55.1775
6.20	323.3401	-63.6837	72.5403
9.12	-28.6673	-177.6928	89.9031
11.93	-681.8296	-287.4673	106.6209

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-913.8043	432.5358	281.3853
3.44	-89.4453	145.3552	221.6930

6.40	47.2516	-38.4596	162.0006
------	---------	----------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	33.8914	112.6002	406.8521
3.44	-338.3910	125.2363	347.1597
6.40	-681.8296	106.6209	287.4673

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1045.3167	-348.0611	142.8971
3.33	-130.4908	-278.4870	160.8204
6.20	509.3189	-154.4585	178.8712
9.04	686.8885	60.8992	196.7434
11.93	-23.3032	473.4161	214.8452

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	29.7284	191.5791	40.4644
3.28	384.8894	63.1860	57.1823
6.20	377.5979	-68.1859	74.5451
9.12	-12.8617	-199.5578	91.9079
11.93	-750.9028	-326.0501	108.6258

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1045.3167	473.0180	348.1946
3.44	-132.4961	164.5939	269.8868
6.40	29.7284	-40.4644	191.5791

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-23.3032	114.6050	482.6657
3.44	-401.5249	127.2412	404.3579
6.40	-750.9028	108.6258	326.0501

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1172.0932	-450.1689	141.6987
3.33	-53.6818	-321.3807	159.6220
6.20	651.3297	-157.3968	177.6728
9.04	783.3374	99.9393	195.5450
11.93	-126.6823	578.1037	213.6468

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-104.1619	294.7008	48.4705
3.28	468.5511	114.9975	65.1884
6.20	534.6624	-69.6640	82.5512
9.12	62.1776	-254.3255	99.9139
11.93	-901.7177	-432.1281	116.6318

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1172.0932	478.6228	451.3163
3.44	-252.7490	163.3933	373.0086
6.40	-104.1619	-48.4705	294.7008

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-126.6823	122.6111	588.7437
3.44	-528.6219	135.2472	510.4359

6.40	-901.7177	116.6318	432.1281
------	-----------	----------	----------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1044.8112	-384.3043	123.0697
3.33	-73.1909	-285.1028	140.9930
6.20	562.4292	-146.6839	159.0438
9.04	703.5599	78.5192	176.9160
11.93	-74.6842	503.5033	195.0178

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-87.4637	265.3762	45.2372
3.28	426.3708	102.3908	61.9551
6.20	481.0334	-64.9079	79.3178
9.12	47.7413	-232.2066	96.6806
11.93	-830.5621	-393.2914	113.3985

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1044.8112	438.0616	384.7610
3.44	-213.1942	144.7293	325.0686
6.40	-87.4637	-45.2372	265.3762

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-74.6842	119.3777	512.6761
3.44	-467.0450	132.0139	452.9838
6.40	-830.5621	113.3985	393.2914

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1044.8112	-384.3043	123.0697
3.33	-73.1909	-285.1028	140.9930
6.20	562.4292	-146.6839	159.0438
9.04	703.5599	78.5192	176.9160
11.93	-74.6842	503.5033	195.0178

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-87.4637	265.3762	45.2372
3.28	426.3708	102.3908	61.9551
6.20	481.0334	-64.9079	79.3178
9.12	47.7413	-232.2066	96.6806
11.93	-830.5621	-393.2914	113.3985

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1044.8112	438.0616	384.7610
3.44	-213.1942	144.7293	325.0686
6.40	-87.4637	-45.2372	265.3762

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-74.6842	119.3777	512.6761
3.44	-467.0450	132.0139	452.9838
6.40	-830.5621	113.3985	393.2914

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1172.0932	-450.1689	141.6987

3.33	-53.6818	-321.3807	159.6220
6.20	651.3297	-157.3968	177.6728
9.04	783.3374	99.9393	195.5450
11.93	-126.6823	578.1037	213.6468

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-104.1619	294.7008	48.4705
3.28	468.5511	114.9975	65.1884
6.20	534.6624	-69.6640	82.5512
9.12	62.1776	-254.3255	99.9139
11.93	-901.7177	-432.1281	116.6318

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1172.0932	478.6228	451.3163
3.44	-252.7490	163.3933	373.0086
6.40	-104.1619	-48.4705	294.7008

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-126.6823	122.6111	588.7437
3.44	-528.6219	135.2472	510.4359
6.40	-901.7177	116.6318	432.1281

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	31.2553	-400.1643	196.2994
3.33	607.2600	-33.1086	178.3761
6.20	418.5627	148.1116	160.3254
9.04	-146.0914	242.6537	142.4531
11.93	-918.0321	285.1237	124.3513

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-681.3603	287.4635	106.0968
3.28	-28.2086	177.6890	89.3789
6.20	323.7879	63.6799	72.0162
9.12	343.2577	-50.3292	54.6534
11.93	46.9231	-165.7388	37.9355

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	31.2553	-112.0761	406.8483
3.44	-339.4744	-124.7122	347.1559
6.40	-681.3603	-106.0968	287.4635

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-918.0321	-433.3279	285.1236
3.44	-91.5249	-146.0133	225.4312
6.40	46.9231	37.9355	165.7388

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-25.0171	-474.7948	215.3184
3.33	685.0488	-54.7495	197.3951
6.20	511.6001	158.7053	179.3444
9.04	-119.8432	281.3331	161.4721
11.93	-1048.4307	351.6862	143.3703

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-750.6860	326.0705	108.2999
3.28	-12.5878	199.5781	91.5820
6.20	377.9310	68.2062	74.2193
9.12	385.2818	-63.1657	56.8565
11.93	29.4233	-195.2932	40.1386

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-25.0171	-114.2791	482.6860
3.44	-402.2734	-126.9153	404.3782
6.40	-750.6860	-108.2999	326.0705

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1048.4307	-473.6403	351.9087
3.44	-133.9861	-165.0680	273.6010
6.40	29.4233	40.1386	195.2932

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-25.0171	-474.7948	215.3184
3.33	685.0488	-54.7495	197.3951
6.20	511.6001	158.7053	179.3444
9.04	-119.8432	281.3331	161.4721
11.93	-1048.4307	351.6862	143.3703

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 39)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-750.6860	326.0705	108.2999
3.28	-12.5878	199.5781	91.5820
6.20	377.9310	68.2062	74.2193
9.12	385.2818	-63.1657	56.8565
11.93	29.4233	-195.2932	40.1386

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 39)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-25.0171	-114.2791	482.6860
3.44	-402.2734	-126.9153	404.3782
6.40	-750.6860	-108.2999	326.0705

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 39)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1048.4307	-473.6403	351.9087
3.44	-133.9861	-165.0680	273.6010
6.40	29.4233	40.1386	195.2932

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	31.2553	-400.1643	196.2994
3.33	607.2600	-33.1086	178.3761
6.20	418.5627	148.1116	160.3254
9.04	-146.0914	242.6537	142.4531
11.93	-918.0321	285.1237	124.3513

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 40)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-681.3603	287.4635	106.0968
3.28	-28.2086	177.6890	89.3789
6.20	323.7879	63.6799	72.0162
9.12	343.2577	-50.3292	54.6534
11.93	46.9231	-165.7388	37.9355

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 40)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	31.2553	-112.0761	406.8483
3.44	-339.4744	-124.7122	347.1559
6.40	-681.3603	-106.0968	287.4635

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 40)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-918.0321	-433.3279	285.1236
3.44	-91.5249	-146.0133	225.4312
6.40	46.9231	37.9355	165.7388

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-79.6696	-504.4313	194.4030
3.33	698.6384	-73.5063	176.4797
6.20	565.0049	149.5501	158.4290
9.04	-59.1098	287.0075	140.5567
11.93	-1043.8213	388.3069	122.4549

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 41)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-827.3649	392.8458	112.0175
3.28	49.6871	231.7610	95.2996
6.20	481.6795	64.4623	77.9368
9.12	425.7172	-102.8364	60.5740
11.93	-90.1234	-269.5563	43.8561

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 41)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-79.6696	-117.9967	512.2305
3.44	-467.9391	-130.6328	452.5381
6.40	-827.3649	-112.0175	392.8458

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 41)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1043.8213	-435.4486	388.9411
3.44	-216.9872	-144.1134	329.2487
6.40	-90.1234	43.8561	269.5563

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 42)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-131.9916	-579.2006	212.9244
3.33	777.5756	-93.3715	195.0011
6.20	653.9346	161.6590	176.9504
9.04	-38.2305	324.4853	159.0781
11.93	-1170.6974	454.0974	140.9763

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 42)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-898.2257	431.6365	115.1464
3.28	64.2888	253.8338	98.4285
6.20	535.3394	69.1723	81.0657
9.12	467.7941	-115.4892	63.7029
11.93	-107.0544	-298.9270	46.9850

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 42)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-131.9916	-121.1256	588.2520
3.44	-529.5306	-133.7617	509.9442

6.40	-898.2257	-115.1464	431.6365
------	-----------	-----------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 42)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1170.6974	-475.6898	455.5425
3.44	-256.7698	-162.6695	377.2347
6.40	-107.0544	46.9850	298.9270

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-131.9916	-579.2006	212.9244
3.33	777.5756	-93.3715	195.0011
6.20	653.9346	161.6590	176.9504
9.04	-38.2305	324.4853	159.0781
11.93	-1170.6974	454.0974	140.9763

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 43)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-898.2257	431.6365	115.1464
3.28	64.2888	253.8338	98.4285
6.20	535.3394	69.1723	81.0657
9.12	467.7941	-115.4892	63.7029
11.93	-107.0544	-298.9270	46.9850

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 43)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-131.9916	-121.1256	588.2520
3.44	-529.5306	-133.7617	509.9442
6.40	-898.2257	-115.1464	431.6365

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 43)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1170.6974	-475.6898	455.5425
3.44	-256.7698	-162.6695	377.2347
6.40	-107.0544	46.9850	298.9270

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 44)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-79.6696	-504.4313	194.4030
3.33	698.6384	-73.5063	176.4797
6.20	565.0049	149.5501	158.4290
9.04	-59.1098	287.0075	140.5567
11.93	-1043.8213	388.3069	122.4549

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 44)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-827.3649	392.8458	112.0175
3.28	49.6871	231.7610	95.2996
6.20	481.6795	64.4623	77.9368
9.12	425.7172	-102.8364	60.5740
11.93	-90.1234	-269.5563	43.8561

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 44)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-79.6696	-117.9967	512.2305
3.44	-467.9391	-130.6328	452.5381
6.40	-827.3649	-112.0175	392.8458

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 44)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1043.8213	-435.4486	388.9411
3.44	-216.9872	-144.1134	329.2487

6.40	-90.1234	43.8561	269.5563
------	----------	---------	----------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 45)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1002.1517	-591.8579	16.8938
3.33	241.4217	-294.9009	16.8938
6.20	799.8694	-80.4137	16.8938
9.04	717.2193	178.3883	16.8938
11.93	-374.3517	654.8891	16.8938

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 45)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-389.6522	420.9774	8.8399
3.28	472.6104	195.5692	8.8399
6.20	705.5059	-35.8694	8.8399
9.12	263.3721	-267.3080	8.8399
11.93	-800.2257	-490.1503	8.8399

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 45)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-1002.1517	230.1908	600.3776
3.44	-533.7511	105.5297	510.6775
6.40	-389.6522	-8.8399	420.9774

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 45)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-374.3517	196.3399	669.5505
3.44	-741.0437	50.7004	579.8504
6.40	-800.2257	8.8399	490.1503

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 46)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-827.7940	-461.7195	17.3558
3.33	156.7250	-239.7084	17.3558
6.20	625.9888	-74.8210	17.3558
9.04	592.8311	131.1653	17.3558
11.93	-252.7397	519.9816	17.3558

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 46)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-286.8601	330.3445	14.7925
3.28	386.0965	151.0185	14.7925
6.20	558.2724	-32.9550	14.7925
9.12	193.8588	-216.9286	14.7925
11.93	-664.0833	-394.0688	14.7925

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 46)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-827.7940	212.0692	468.3447
3.44	-402.2046	92.6560	399.3446
6.40	-286.8601	-14.7925	330.3445

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 46)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-252.7397	177.2925	532.0689
3.44	-591.6658	51.0717	463.0689
6.40	-664.0833	14.7925	394.0688

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 47)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-836.7324	-453.4021	20.0305

3.33	133.1634	-238.1660	20.0305
6.20	607.7436	-78.0142	20.0305
9.04	590.5792	124.6249	20.0305
11.93	-230.2227	514.1682	20.0305

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 47)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-205.6131	281.1126	-0.4952
3.28	361.1274	124.9732	-0.4952
6.20	493.0319	-34.5244	-0.4952
9.12	159.7350	-194.0221	-0.4952
11.93	-600.7863	-347.5955	-0.4952

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 47)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-836.7324	227.1409	460.5128
3.44	-368.1946	108.6723	370.8127
6.40	-205.6131	0.4952	281.1126

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 47)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-230.2227	187.0048	526.9957
3.44	-569.2595	41.3654	437.2956
6.40	-600.7863	-0.4952	347.5955

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 48)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-685.2529	-343.9491	19.5961
3.33	65.8028	-191.0456	19.5961
6.20	462.4429	-72.3315	19.5961
9.04	483.9390	85.6680	19.5961
11.93	-131.2613	399.9357	19.5961

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 48)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-131.0205	211.3853	6.4217
3.28	290.7144	91.0661	6.4217
6.20	377.4002	-31.6244	6.4217
9.12	106.2388	-154.3149	6.4217
11.93	-493.0079	-272.4483	6.4217

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 48)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-685.2529	208.1874	349.3855
3.44	-262.0888	94.9005	280.3854
6.40	-131.0205	-6.4217	211.3853

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 48)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-131.2613	168.9217	410.4485
3.44	-445.3889	42.7009	341.4484
6.40	-493.0079	6.4217	272.4483

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 49)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-382.6496	-656.6149	16.4113
3.33	724.4256	-161.2515	16.4113
6.20	803.2531	103.5016	16.4113
9.04	242.0894	311.3290	16.4113
11.93	-999.5109	595.8600	16.4113

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 49)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-799.4770	490.1544	7.3130
3.28	264.1323	267.3121	7.3130
6.20	706.2780	35.8735	7.3130
9.12	473.3944	-195.5651	7.3130
11.93	-389.8755	-426.0149	7.3130

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 49)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-382.6496	-194.8130	669.5546
3.44	-744.8183	-49.1736	579.8545
6.40	-799.4770	-7.3130	490.1544

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 49)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-999.5109	-227.6972	605.4151
3.44	-535.5201	-105.0463	515.7150
6.40	-389.8755	7.3130	426.0149

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 50)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-260.2685	-521.3370	16.8047
3.33	599.4428	-117.1876	16.8047
6.20	628.9091	93.8246	16.8047
9.04	157.1539	252.8940	16.8047
11.93	-824.9772	465.2924	16.8047

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 50)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-663.1003	394.0190	13.3559
3.28	194.7020	216.8788	13.3559
6.20	558.9704	32.9052	13.3559
9.12	386.6493	-151.0683	13.3559
11.93	-287.3150	-334.6890	13.3559

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 50)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-260.2685	-175.8559	532.0192
3.44	-594.9387	-49.6351	463.0191
6.40	-663.1003	-13.3559	394.0190

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 50)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-824.9772	-209.5283	472.6891
3.44	-403.9695	-92.1039	403.6891
6.40	-287.3150	13.3559	334.6890

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 51)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-235.2489	-516.0681	20.6359
3.33	601.8651	-108.4036	20.6359
6.20	610.8327	100.5397	20.6359
9.04	128.9494	253.8239	20.6359
11.93	-838.1953	457.2105	20.6359

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 51)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-603.0178	348.0655	-0.9669
3.28	158.8233	194.4920	-0.9669
6.20	493.4911	34.9944	-0.9669
9.12	362.9573	-124.5033	-0.9669
11.93	-203.4821	-285.6842	-0.9669

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 51)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-235.2489	-186.5331	527.4657
3.44	-572.8884	-40.8937	437.7656
6.40	-603.0178	0.9669	348.0655

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 51)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-838.1953	-227.8824	465.0844
3.44	-367.6607	-109.2788	375.3843
6.40	-203.4821	-0.9669	285.6842

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 52)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-135.5534	-401.4979	20.1212
3.33	494.3712	-72.3704	20.1212
6.20	465.0719	91.0100	20.1212
9.04	61.6176	203.6949	20.1212
11.93	-686.4959	347.2957	20.1212

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 52)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-494.9732	272.8594	6.0290
3.28	105.4280	154.7260	6.0290
6.20	377.7886	32.0355	6.0290
9.12	292.3019	-90.6550	6.0290
11.93	-129.1461	-215.2688	6.0290

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 52)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-135.5534	-168.5290	410.8596
3.44	-448.5176	-42.3082	341.8595
6.40	-494.9732	-6.0290	272.8594

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 52)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-686.4959	-208.8469	353.2690
3.44	-261.5755	-95.4267	284.2689
6.40	-129.1461	6.0290	215.2688

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 53)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-329.7110	-336.0435	-98.0608
3.33	277.4512	-111.7759	-98.0608
6.20	432.1591	10.7810	-98.0608
9.04	265.8902	126.0914	-98.0608
11.93	-327.0959	334.7965	-98.0608

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 53)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-174.3706	164.4495	-89.2553
3.28	174.3432	83.8927	-89.2553
6.20	297.0198	0.2284	-89.2553
9.12	175.6755	-83.4359	-89.2553
11.93	-171.7556	-163.9927	-89.2553

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 53)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-329.7110	-98.2447	343.8497
3.44	-405.7958	47.3948	254.1496

6.40	-174.3706	89.2553	164.4495
------	-----------	---------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 53)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-327.0959	98.2447	343.3929
3.44	-403.1807	-47.3948	253.6928
6.40	-171.7556	-89.2553	163.9927

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 54)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-245.6571	-258.2193	-88.5184
3.33	215.6226	-83.8619	-88.5184
6.20	331.3871	8.9931	-88.5184
9.04	205.2237	95.5862	-88.5184
11.93	-243.3908	257.2169	-88.5184

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 54)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-131.9971	126.5219	-73.8157
3.28	136.3068	64.5551	-73.8157
6.20	230.7383	0.1979	-73.8157
9.12	137.4614	-64.1592	-73.8157
11.93	-129.7307	-126.1260	-73.8157

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 54)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-245.6571	-88.6843	264.5220
3.44	-322.0814	37.5366	195.5219
6.40	-131.9971	73.8157	126.5219

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 54)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-243.3908	88.6843	264.1261
3.44	-319.8151	-37.5366	195.1261
6.40	-129.7307	-73.8157	126.1260

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 55)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-483.2841	-475.7609	-104.3381
3.33	395.1514	-166.0881	-104.3381
6.20	625.1351	11.6221	-104.3381
9.04	385.1569	182.0449	-104.3381
11.93	-480.6689	474.2614	-104.3381

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 55)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-365.2066	305.6593	-82.9663
3.28	282.8065	155.8337	-82.9663
6.20	510.3971	0.2284	-82.9663
9.12	284.1389	-155.3769	-82.9663
11.93	-362.5913	-305.2025	-82.9663

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 55)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-483.2841	-104.5337	485.0595
3.44	-578.0003	41.1057	395.3594
6.40	-365.2066	82.9663	305.6593

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 55)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-480.6689	104.5337	484.6027
3.44	-575.3851	-41.1057	394.9026

6.40	-362.5913	-82.9663	305.2025
------	-----------	----------	----------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 56)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-376.4787	-377.2379	-93.8657
3.33	315.8858	-130.1279	-93.8657
6.20	495.7741	9.7096	-93.8657
9.04	306.8212	143.2503	-93.8657
11.93	-374.2122	376.0203	-93.8657

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 56)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-294.5610	246.8117	-68.4583
3.28	228.7015	125.8382	-68.4583
6.20	412.5042	0.1979	-68.4583
9.12	229.8562	-125.4423	-68.4583
11.93	-292.2945	-246.4158	-68.4583

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 56)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-376.4787	-94.0417	384.8119
3.44	-468.7742	32.1792	315.8118
6.40	-294.5610	68.4583	246.8117

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 56)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-374.2122	94.0417	384.4160
3.44	-466.5077	-32.1792	315.4159
6.40	-292.2945	-68.4583	246.4158

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 57)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-574.6399	-478.5534	137.2468
3.33	336.3073	-181.2877	137.2468
6.20	589.8604	5.9966	137.2468
9.04	338.9564	189.8596	137.2468
11.93	-568.6682	481.7543	137.2468

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 57)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-476.8297	347.1414	77.2578
3.28	254.8913	175.7970	77.2578
6.20	510.9949	-0.1831	77.2578
9.12	253.8233	-176.1632	77.2578
11.93	-479.6808	-351.2421	77.2578

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 57)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-574.6399	138.9932	485.1415
3.44	-380.4990	13.7778	416.1415
6.40	-476.8297	-77.2578	347.1414

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 57)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-568.6682	-136.0150	489.2422
3.44	-381.1444	-12.2887	420.2421
6.40	-479.6808	77.2578	351.2421

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 58)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-574.6399	-478.5534	137.2468

3.33	336.3073	-181.2877	137.2468
6.20	589.8604	5.9966	137.2468
9.04	338.9564	189.8596	137.2468
11.93	-568.6682	481.7543	137.2468

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 58)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-476.8297	347.1414	77.2578
3.28	254.8913	175.7970	77.2578
6.20	510.9949	-0.1831	77.2578
9.12	253.8233	-176.1632	77.2578
11.93	-479.6808	-351.2421	77.2578

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 58)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-574.6399	138.9932	485.1415
3.44	-380.4990	13.7778	416.1415
6.40	-476.8297	-77.2578	347.1414

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 58)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-568.6682	-136.0150	489.2422
3.44	-381.1444	-12.2887	420.2421
6.40	-479.6808	77.2578	351.2421

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 59)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-574.6399	-478.5534	137.2468
3.33	336.3073	-181.2877	137.2468
6.20	589.8604	5.9966	137.2468
9.04	338.9564	189.8596	137.2468
11.93	-568.6682	481.7543	137.2468

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 59)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-476.8297	347.1414	77.2578
3.28	254.8913	175.7970	77.2578
6.20	510.9949	-0.1831	77.2578
9.12	253.8233	-176.1632	77.2578
11.93	-479.6808	-351.2421	77.2578

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 59)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-574.6399	138.9932	485.1415
3.44	-380.4990	13.7778	416.1415
6.40	-476.8297	-77.2578	347.1414

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 59)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-568.6682	-136.0150	489.2422
3.44	-381.1444	-12.2887	420.2421
6.40	-479.6808	77.2578	351.2421

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 60)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-724.3936	-476.9785	138.0379
3.33	241.7404	-215.6584	146.1184
6.20	606.4325	-33.0701	154.2564
9.04	447.0094	169.8286	162.3139
11.93	-469.1261	514.8672	170.4750

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 60)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-384.8493	336.3842	75.0461
3.28	311.3703	161.2713	82.5832
6.20	519.3993	-18.6228	90.4110
9.12	202.7375	-198.5168	98.2389
11.93	-598.8346	-377.3642	105.7760

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 60)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-724.3936	218.3795	482.7769
3.44	-352.2282	54.5768	409.5805
6.40	-384.8493	-75.0461	336.3842

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 60)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-469.1261	-90.7118	523.7569
3.44	-403.3817	24.6220	450.5606
6.40	-598.8346	105.7760	377.3642

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 61)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-662.7326	-447.7396	128.5052
3.33	236.3540	-198.4282	136.5858
6.20	566.6596	-27.0703	144.7238
9.04	408.3803	160.9623	152.7813
11.93	-449.0930	480.7808	160.9423

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 61)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-379.7751	323.6491	72.4886
3.28	291.2635	156.0733	80.0257
6.20	495.5474	-15.9929	87.8536
9.12	197.9716	-188.0591	95.6814
11.93	-563.6484	-359.3694	103.2185

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 61)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-662.7326	196.7209	453.2567
3.44	-336.7956	45.0262	388.4529
6.40	-379.7751	-72.4886	323.6491

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 61)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-449.0930	-93.2692	488.9770
3.44	-375.7721	22.0645	424.1732
6.40	-563.6484	103.2185	359.3694

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 62)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-475.5446	-511.8092	170.3266
3.33	444.5917	-160.4041	162.2461
6.20	606.4725	45.2665	154.1081
9.04	245.8049	223.8231	146.0506
11.93	-717.8626	480.3721	137.8896

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 62)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-595.5769	373.2000	105.6319
3.28	204.0337	198.0870	98.0948
6.20	519.4421	18.1930	90.2670
9.12	310.1596	-161.7010	82.4392
11.93	-388.0215	-340.5484	74.9021

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 62)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-475.5446	93.8340	519.5927
3.44	-402.7564	-22.9889	446.3963
6.40	-595.5769	-105.6319	373.2000

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 62)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-717.8626	-214.9601	486.9411
3.44	-353.1880	-52.9391	413.7448
6.40	-388.0215	74.9021	340.5484

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 63)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-455.3324	-477.6465	160.8535
3.33	406.3448	-152.2492	152.7730
6.20	566.6835	38.6472	144.6350
9.04	239.7433	206.0778	136.5774
11.93	-656.4261	451.1572	128.4164

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 63)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-560.5537	355.2306	103.1322
3.28	199.1763	187.6548	95.5951
6.20	495.5730	15.5886	87.7673
9.12	290.1100	-156.4776	79.9394
11.93	-382.8186	-327.7879	72.4023

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 63)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-455.3324	96.3337	484.8382
3.44	-375.1387	-20.4891	420.0344
6.40	-560.5537	-103.1322	355.2306

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 63)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.48	-656.4261	-193.4785	457.3955
3.44	-337.6294	-43.4482	392.5917
6.40	-382.8186	72.4023	327.7879

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	151
3.33	113
6.20	94
9.04	113
11.93	151

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	115
3.33	87
6.20	72
9.04	87
11.93	115

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	147
3.33	98
6.20	74
9.04	100
11.93	151

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	115
3.33	78
6.20	59
9.04	79
11.93	119

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	56
3.33	61
6.20	65
9.04	95
11.93	150

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	74
3.33	77
6.20	80
9.04	115
11.93	180

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	74
3.33	77
6.20	80
9.04	115
11.93	180

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	56
3.33	61
6.20	65
9.04	95
11.93	150

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	49
3.33	48
6.20	49
9.04	85
11.93	152

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	66
3.33	64
6.20	65
9.04	106
11.93	183

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	66
3.33	64
6.20	65
9.04	106
11.93	183

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	49
3.33	48
6.20	49
9.04	85
11.93	152

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	180
3.33	116
6.20	80
9.04	77
11.93	74

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	150
3.33	95
6.20	65
9.04	61
11.93	56

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	180
3.33	116
6.20	80
9.04	77
11.93	74

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	150
3.33	95
6.20	65
9.04	61
11.93	56

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	149
3.33	84
6.20	49
9.04	49

11.93 53

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	179
3.33	105
6.20	65
9.04	65
11.93	70

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	179
3.33	105
6.20	65
9.04	65
11.93	70

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	149
3.33	84
6.20	49
9.04	49
11.93	53

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	62
3.33	56
6.20	55
9.04	93
11.93	166

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	40
3.33	41
6.20	42
9.04	74
11.93	135

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	166
3.33	93
6.20	55
9.04	57
11.93	64

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	135
3.33	75
6.20	43
9.04	41
11.93	41

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	97
3.33	79
6.20	72
9.04	117
11.93	205

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

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

0.48	69
3.33	60
6.20	57
9.04	95
11.93	168

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	204
3.33	117
6.20	72
9.04	80
11.93	99

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	167
3.33	95
6.20	57
9.04	61
11.93	71

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	3
3.33	32
6.20	50
9.04	101
11.93	195

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	0
3.33	14
6.20	34
9.04	81
11.93	165

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	0
3.33	14
6.20	34
9.04	81
11.93	165

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	3
3.33	32
6.20	50
9.04	101
11.93	195

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	28
3.33	49
6.20	63
9.04	119
11.93	224

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	11
3.33	33
6.20	48
9.04	98
11.93	193

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	11
3.33	33
6.20	48
9.04	98
11.93	193

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	28
3.33	49
6.20	63
9.04	119
11.93	224

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	165
3.33	81
6.20	35
9.04	16
11.93	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	194
3.33	101
6.20	51
9.04	33
11.93	5

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	194
3.33	101
6.20	51
9.04	33
11.93	5

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	165
3.33	81
6.20	35
9.04	16
11.93	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	192
3.33	99
6.20	48
9.04	34
11.93	13

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 42)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	223
3.33	119
6.20	63
9.04	50
11.93	30

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	223

3.33	119
6.20	63
9.04	50
11.93	30

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 44)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	192
3.33	99
6.20	48
9.04	34
11.93	13

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 45)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	210
3.33	188
6.20	179
9.04	221
11.93	309

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 46)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	163
3.33	151
6.20	146
9.04	182
11.93	254

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 47)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	175
3.33	165
6.20	162
9.04	197
11.93	270

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 48)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	134
3.33	131
6.20	131
9.04	161
11.93	221

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 49)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	319
3.33	227
6.20	179
9.04	184
11.93	201

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 50)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	263
3.33	186
6.20	146
9.04	147
11.93	156

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 51)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	281
3.33	203
6.20	162
9.04	161
11.93	166

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 52)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	230
3.33	166
6.20	132
9.04	128
11.93	126

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 53)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	192
3.33	159
6.20	142
9.04	153
11.93	181

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 54)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	155
3.33	129
6.20	116
9.04	124
11.93	145

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 55)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	229
3.33	182
6.20	159
9.04	177
11.93	218

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 56)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	186
3.33	149
6.20	131
9.04	144
11.93	177

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 57)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	162
3.33	123
6.20	102
9.04	120
11.93	158

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 58)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	162
3.33	123
6.20	102
9.04	120
11.93	158

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 59)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	162
3.33	123
6.20	102
9.04	120
11.93	158

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 60)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	143
3.33	118

6.20	106
9.04	133
11.93	187

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 61)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	136
3.33	111
6.20	99
9.04	123
11.93	173

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 62)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	192
3.33	136
6.20	106
9.04	115
11.93	138

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 63)

X [m]	σ_t [kPa]
0.48	177
3.33	126
6.20	99
9.04	108
11.93	131

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kNm
V	Taglio, espresso in kN
N	Sforzo normale, espresso in kN
N _u	Sforzo normale ultimo, espressa in kN
M _u	Momento ultimo, espressa in kNm
A _{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cm ²
A _{fs}	Area armatura superiore, espressa in cm ²
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 cm ²

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	642.02 (642.02)	240.78	637.06	1698.66	42.41	35.34	2.65
2	3.33	-321.63 (-482.14)	240.78	905.81	-1813.81	42.41	42.41	3.76
3	6.20	-597.68 (-597.68)	240.78	583.33	-1447.96	42.41	35.34	2.42
4	9.04	-327.33 (-495.03)	240.78	734.40	-1509.86	42.41	35.34	3.05
5	11.93	642.02 (642.02)	240.78	637.06	1698.66	42.41	35.34	2.65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-486.36	0.00	1288.83	3845.21	2.650
2	3.33	0.00	-195.98	413.43	0.00	0.00	2.109
3	6.20	0.00	4.60	413.43	0.00	0.00	89.864
4	9.04	0.00	204.77	413.43	0.00	0.00	2.019
5	11.93	14.14	485.32	0.00	1288.83	3845.21	2.656

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-444.82 (-444.82)	98.64	329.82	-1487.30	35.34	42.41	3.34
2	3.28	218.75 (342.20)	98.64	370.03	1283.67	35.34	42.41	3.75
3	6.20	451.35 (451.35)	98.64	272.28	1245.84	35.34	42.41	2.76
4	9.12	218.75 (342.20)	98.64	370.03	1283.67	35.34	42.41	3.75
5	11.93	-444.82 (-444.82)	98.64	329.82	-1487.30	35.34	42.41	3.34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	313.07	0.00	646.14	3607.06	2.064
2	3.28	0.00	159.50	382.30	0.00	0.00	2.397
3	6.20	0.00	0.00	382.30	0.00	0.00	7795679.490
4	9.12	0.00	-159.50	382.30	0.00	0.00	2.397
5	11.93	7.07	-313.07	0.00	646.14	3607.06	2.064

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-642.02 (-642.02)	492.47	1344.42	-1752.68	35.34	35.34	2.73
2	3.44	-291.69 (-303.37)	402.77	3257.90	-2453.88	35.34	35.34	8.09
3	6.40	-444.82 (-525.60)	313.07	948.43	-1592.28	35.34	35.34	3.03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	241.23	0.00	644.41	3897.58	2.671
2	3.44	0.00	14.26	436.70	0.00	0.00	30.624
3	6.40	0.00	-98.64	423.81	0.00	0.00	4.296

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-642.02 (-642.02)	492.47	1344.42	-1752.68	35.34	35.34	2.73
2	3.44	-291.69 (-303.37)	402.77	3257.91	-2453.88	35.34	35.34	8.09
3	6.40	-444.82 (-525.60)	313.07	948.43	-1592.28	35.34	35.34	3.03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-241.23	0.00	644.41	3897.58	2.671
2	3.44	0.00	-14.26	436.70	0.00	0.00	30.624
3	6.40	0.00	98.64	423.81	0.00	0.00	4.296

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	502.38 (502.38)	211.43	730.50	1735.78	42.41	35.34	3.46
2	3.33	-240.29 (-364.29)	211.43	1097.81	-1891.55	42.41	42.41	5.19
3	6.20	-453.72 (-453.72)	211.43	696.30	-1494.25	42.41	35.34	3.29
4	9.04	-244.69 (-374.23)	211.43	888.76	-1573.12	42.41	35.34	4.20
5	11.93	502.38 (502.38)	211.43	730.50	1735.78	42.41	35.34	3.46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-374.14	0.00	1288.83	3839.10	3.445
2	3.33	0.00	-151.40	409.21	0.00	0.00	2.703
3	6.20	0.00	3.55	409.21	0.00	0.00	115.156
4	9.04	0.00	158.16	409.21	0.00	0.00	2.587
5	11.93	14.14	373.35	0.00	1288.83	3839.10	3.452

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-348.05 (-348.05)	91.81	399.18	-1513.31	35.34	42.41	4.35
2	3.28	162.39 (257.35)	91.81	472.03	1323.16	35.34	42.41	5.14
3	6.20	341.31 (341.31)	91.81	342.42	1272.99	35.34	42.41	3.73
4	9.12	162.39 (257.35)	91.81	472.03	1323.16	35.34	42.41	5.14
5	11.93	-348.05 (-348.05)	91.81	399.18	-1513.31	35.34	42.41	4.35

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	240.82	0.00	646.14	3605.64	2.683
2	3.28	0.00	122.69	381.32	0.00	0.00	3.108
3	6.20	0.00	0.00	381.32	0.00	0.00	100.000
4	9.12	0.00	-122.69	381.32	0.00	0.00	3.108
5	11.93	7.07	-240.82	0.00	646.14	3605.64	2.683

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-502.38 (-502.38)	378.82	1311.58	-1739.38	35.34	35.34	3.46
2	3.44	-200.33 (-207.75)	309.82	3938.48	-2640.89	35.34	35.34	12.71
3	6.40	-348.05 (-423.24)	240.82	893.31	-1569.96	35.34	35.34	3.71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	211.82	0.00	644.41	3873.93	3.042
2	3.44	0.00	9.05	423.35	0.00	0.00	46.758
3	6.40	0.00	-91.81	413.43	0.00	0.00	4.503

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-502.38 (-502.38)	378.82	1311.59	-1739.38	35.34	35.34	3.46
2	3.44	-200.33 (-207.75)	309.82	3938.49	-2640.89	35.34	35.34	12.71
3	6.40	-348.05 (-423.24)	240.82	893.31	-1569.96	35.34	35.34	3.71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	-211.82	0.00	644.41	3873.93	3.042
2	3.44	0.00	-9.05	423.35	0.00	0.00	46.758
3	6.40	0.00	91.81	413.43	0.00	0.00	4.503

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	824.54 (824.54)	296.23	605.80	1686.24	42.41	35.34	2.05
2	3.33	-421.44 (-631.67)	296.23	837.65	-1786.21	42.41	42.41	2.83
3	6.20	-783.04 (-783.04)	296.23	541.24	-1430.71	42.41	35.34	1.83
4	9.04	-438.70 (-652.87)	296.23	673.80	-1485.03	42.41	35.34	2.27
5	11.93	818.83 (824.54)	296.23	605.80	1686.24	42.41	35.34	2.05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-629.83	0.00	1288.83	3856.75	2.046
2	3.33	0.00	-256.70	421.39	0.00	0.00	1.642
3	6.20	0.00	1.52	421.39	0.00	0.00	276.471
4	9.04	0.00	261.50	421.39	0.00	0.00	1.611
5	11.93	14.14	634.58	0.00	1288.83	3856.75	2.031

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-646.26 (-652.47)	148.04	338.18	-1490.43	35.34	42.41	2.28
2	3.28	315.46 (494.24)	148.04	386.41	1290.01	35.34	42.41	2.61
3	6.20	651.66 (651.66)	148.04	284.07	1250.40	35.34	42.41	1.92
4	9.12	312.82 (492.30)	148.04	388.13	1290.68	35.34	42.41	2.62
5	11.93	-652.47 (-652.47)	148.04	338.18	-1490.43	35.34	42.41	2.28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	456.39	0.00	646.14	3617.31	1.416
2	3.28	0.00	230.99	389.38	0.00	0.00	1.686
3	6.20	0.00	-0.45	389.38	0.00	0.00	860.131
4	9.12	0.00	-231.89	389.38	0.00	0.00	1.679
5	11.93	7.07	-462.34	0.00	646.14	3617.31	1.398

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-824.54 (-824.54)	635.79	1354.68	-1756.84	35.34	35.34	2.13
2	3.44	-410.96 (-417.67)	546.09	3170.88	-2425.17	35.34	35.34	5.81
3	6.40	-646.26 (-767.51)	456.39	946.33	-1591.43	35.34	35.34	2.07

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	298.79	0.00	644.41	3927.41	2.157
2	3.44	0.00	8.19	457.30	0.00	0.00	55.866
3	6.40	0.00	-148.04	444.41	0.00	0.00	3.002

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-818.83 (-818.83)	641.74	1387.21	-1770.01	35.34	35.34	2.16
2	3.44	-414.19 (-419.24)	552.04	3210.60	-2438.27	35.34	35.34	5.82
3	6.40	-652.47 (-773.71)	462.34	952.46	-1593.92	35.34	35.34	2.06

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-294.77	0.00	644.41	3928.65	2.186
2	3.44	0.00	-6.18	458.15	0.00	0.00	74.191
3	6.40	0.00	148.04	445.26	0.00	0.00	3.008

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	659.95 (659.95)	260.91	677.99	1714.92	42.41	35.34	2.60
2	3.33	-323.59 (-490.01)	260.91	982.26	-1844.76	42.41	42.41	3.76
3	6.20	-610.48 (-610.48)	260.91	626.36	-1465.60	42.41	35.34	2.40
4	9.04	-338.60 (-507.86)	260.91	786.68	-1531.29	42.41	35.34	3.02
5	11.93	654.13 (659.95)	260.91	677.99	1714.92	42.41	35.34	2.60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-496.18	0.00	1288.83	3849.40	2.597
2	3.33	0.00	-203.19	416.32	0.00	0.00	2.049
3	6.20	0.00	0.95	416.32	0.00	0.00	440.133
4	9.04	0.00	206.67	416.32	0.00	0.00	2.014
5	11.93	14.14	500.41	0.00	1288.83	3849.40	2.576

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-520.67 (-526.64)	139.07	399.67	-1513.49	35.34	42.41	2.87
2	3.28	243.58 (385.63)	139.07	478.01	1325.47	35.34	42.41	3.44
3	6.20	510.58 (510.58)	139.07	347.25	1274.86	35.34	42.41	2.50
4	9.12	240.98 (383.72)	139.07	480.78	1326.54	35.34	42.41	3.46
5	11.93	-526.64 (-526.64)	139.07	399.67	-1513.49	35.34	42.41	2.87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	362.85	0.00	646.14	3615.45	1.781
2	3.28	0.00	183.53	388.10	0.00	0.00	2.115
3	6.20	0.00	-0.45	388.10	0.00	0.00	870.833
4	9.12	0.00	-184.42	388.10	0.00	0.00	2.104
5	11.93	7.07	-368.04	0.00	646.14	3615.45	1.756

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-659.95 (-659.95)	500.85	1323.83	-1744.34	35.34	35.34	2.64
2	3.44	-296.43 (-300.25)	431.85	3715.59	-2583.26	35.34	35.34	8.60
3	6.40	-520.67 (-634.57)	362.85	899.04	-1572.28	35.34	35.34	2.48

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	263.39	0.00	644.41	3899.33	2.447
2	3.44	0.00	4.66	440.88	0.00	0.00	94.704
3	6.40	0.00	-139.07	430.97	0.00	0.00	3.099

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-654.13 (-654.13)	506.04	1361.11	-1759.44	35.34	35.34	2.69
2	3.44	-299.46 (-301.64)	437.04	3759.11	-2594.51	35.34	35.34	8.60
3	6.40	-526.64 (-640.54)	368.04	904.71	-1574.58	35.34	35.34	2.46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	-259.41	0.00	644.41	3900.41	2.484
2	3.44	0.00	-2.67	441.63	0.00	0.00	165.615
3	6.40	0.00	139.07	431.71	0.00	0.00	3.104

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	698.06 (698.06)	168.16	385.09	1598.56	42.41	35.34	2.29
2	3.33	-18.69 (-174.77)	186.08	2660.62	-2498.92	42.41	42.41	14.30
3	6.20	-407.66 (-466.74)	204.13	644.19	-1472.90	42.41	35.34	3.16
4	9.04	-411.25 (-466.74)	222.01	714.24	-1501.60	42.41	35.34	3.22
5	11.93	221.62 (526.37)	240.11	805.36	1765.52	42.41	35.34	3.35

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-304.83	0.00	1288.83	3830.10	4.228

2	3.33	0.00	-190.58	405.57	0.00	0.00		2.128
3	6.20	0.00	-72.21	408.16	0.00	0.00		5.652
4	9.04	0.00	91.79	410.73	0.00	0.00		4.475
5	11.93	14.14	372.10	0.00	1288.83	3845.07		3.464

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-121.84 (-267.14)	67.56	381.01	-1506.49	35.34	42.41	5.64
2	3.28	251.19 (311.51)	84.28	344.64	1273.85	35.34	42.41	4.09
3	6.20	312.26 (328.85)	101.64	400.40	1295.43	35.34	42.41	3.94
4	9.12	40.80 (156.96)	119.01	1223.85	1614.15	35.34	42.41	10.28
5	11.93	-534.80 (-534.80)	135.72	382.46	-1507.04	35.34	42.41	2.82

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	187.72	0.00	646.14	3600.61	3.442
2	3.28	0.00	77.94	380.24	0.00	0.00	4.878
3	6.20	0.00	-36.07	382.73	0.00	0.00	10.612
4	9.12	0.00	-150.08	385.22	0.00	0.00	2.567
5	11.93	7.07	-259.85	0.00	646.14	3614.76	2.487

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-698.06 (-698.06)	307.10	646.75	-1470.09	35.34	35.34	2.11
2	3.44	-122.50 (-190.17)	247.41	3143.37	-2416.10	35.34	35.34	12.71
3	6.40	-121.84 (-177.18)	187.72	2242.23	-2116.34	35.34	35.34	11.94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	320.55	0.00	644.41	3859.01	2.010
2	3.44	0.00	82.62	414.38	0.00	0.00	5.016
3	6.40	0.00	-67.56	405.80	0.00	0.00	6.006

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-221.62 (-294.09)	379.23	3095.03	-2400.15	35.34	35.34	8.16
2	3.44	-212.15 (-267.42)	319.54	2720.13	-2276.47	35.34	35.34	8.51
3	6.40	-534.80 (-534.80)	259.85	730.83	-1504.15	35.34	35.34	2.81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-88.49	0.00	644.41	3874.02	7.282
2	3.44	0.00	67.49	424.74	0.00	0.00	6.293
3	6.40	0.00	135.72	416.17	0.00	0.00	3.066

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	819.19 (819.19)	185.16	358.97	1588.18	42.41	35.34	1.94
2	3.33	-43.10 (-227.86)	203.08	2017.82	-2264.06	42.41	42.41	9.94
3	6.20	-497.00 (-560.18)	221.13	569.32	-1442.22	42.41	35.34	2.57
4	9.04	-487.20 (-560.18)	239.01	625.08	-1465.07	42.41	35.34	2.62
5	11.93	278.52 (643.83)	257.11	686.13	1718.15	42.41	35.34	2.67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-371.35	0.00	1288.83	3833.63	3.471
2	3.33	0.00	-225.60	408.01	0.00	0.00	1.809
3	6.20	0.00	-81.24	410.60	0.00	0.00	5.054
4	9.04	0.00	114.35	413.17	0.00	0.00	3.613
5	11.93	14.14	446.05	0.00	1288.83	3848.61	2.889

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-142.07 (-310.60)	69.22	331.58	-1487.96	35.34	42.41	4.79
2	3.28	291.80 (362.43)	85.93	297.73	1255.69	35.34	42.41	3.46
3	6.20	366.35 (384.08)	103.30	342.36	1272.96	35.34	42.41	3.31
4	9.12	57.74 (190.48)	120.66	957.07	1510.89	35.34	42.41	7.93
5	11.93	-601.49 (-601.49)	137.38	340.61	-1491.34	35.34	42.41	2.48

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	217.74	0.00	646.14	3600.95	2.967
2	3.28	0.00	91.25	380.48	0.00	0.00	4.170
3	6.20	0.00	-40.12	382.97	0.00	0.00	9.544
4	9.12	0.00	-171.50	385.46	0.00	0.00	2.248
5	11.93	7.07	-297.99	0.00	646.14	3615.10	2.168

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-819.19 (-819.19)	374.36	677.50	-1482.54	35.34	35.34	1.81
2	3.44	-165.51 (-247.12)	296.05	2731.81	-2280.32	35.34	35.34	9.23
3	6.40	-142.07 (-198.76)	217.74	2365.87	-2159.60	35.34	35.34	10.87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	356.26	0.00	644.41	3873.00	1.809
2	3.44	0.00	99.65	421.37	0.00	0.00	4.229
3	6.40	0.00	-69.22	410.12	0.00	0.00	5.925

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-278.52 (-349.64)	454.60	3140.02	-2414.99	35.34	35.34	6.91
2	3.44	-273.94 (-330.57)	376.30	2513.90	-2208.44	35.34	35.34	6.68
3	6.40	-601.49 (-601.49)	297.99	748.78	-1511.42	35.34	35.34	2.51

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-86.84	0.00	644.41	3889.70	7.421

2	3.44	0.00	69.14	432.90	0.00	0.00	6.261
3	6.40	0.00	137.38	421.65	0.00	0.00	3.069

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	819.19 (819.19)	185.16	358.97	1588.18	42.41	35.34	1.94
2	3.33	-43.10 (-227.86)	203.08	2017.82	-2264.06	42.41	42.41	9.94
3	6.20	-497.00 (-560.18)	221.13	569.32	-1442.22	42.41	35.34	2.57
4	9.04	-487.20 (-560.18)	239.01	625.08	-1465.07	42.41	35.34	2.62
5	11.93	278.52 (643.83)	257.11	686.13	1718.15	42.41	35.34	2.67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-371.35	0.00	1288.83	3833.63	3.471
2	3.33	0.00	-225.60	408.01	0.00	0.00	1.809
3	6.20	0.00	-81.24	410.60	0.00	0.00	5.054
4	9.04	0.00	114.35	413.17	0.00	0.00	3.613
5	11.93	14.14	446.05	0.00	1288.83	3848.61	2.889

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-142.07 (-310.60)	69.22	331.58	-1487.96	35.34	42.41	4.79
2	3.28	291.80 (362.43)	85.93	297.73	1255.69	35.34	42.41	3.46
3	6.20	366.35 (384.08)	103.30	342.36	1272.96	35.34	42.41	3.31
4	9.12	57.74 (190.48)	120.66	957.07	1510.89	35.34	42.41	7.93
5	11.93	-601.49 (-601.49)	137.38	340.61	-1491.34	35.34	42.41	2.48

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	217.74	0.00	646.14	3600.95	2.967
2	3.28	0.00	91.25	380.48	0.00	0.00	4.170
3	6.20	0.00	-40.12	382.97	0.00	0.00	9.544
4	9.12	0.00	-171.50	385.46	0.00	0.00	2.248
5	11.93	7.07	-297.99	0.00	646.14	3615.10	2.168

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-819.19 (-819.19)	374.36	677.50	-1482.54	35.34	35.34	1.81
2	3.44	-165.51 (-247.12)	296.05	2731.81	-2280.32	35.34	35.34	9.23
3	6.40	-142.07 (-198.76)	217.74	2365.87	-2159.60	35.34	35.34	10.87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	356.26	0.00	644.41	3873.00	1.809
2	3.44	0.00	99.65	421.37	0.00	0.00	4.229
3	6.40	0.00	-69.22	410.12	0.00	0.00	5.925

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-278.52 (-349.64)	454.60	3140.02	-2414.99	35.34	35.34	6.91
2	3.44	-273.94 (-330.57)	376.30	2513.90	-2208.44	35.34	35.34	6.68
3	6.40	-601.49 (-601.49)	297.99	748.78	-1511.42	35.34	35.34	2.51

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-86.84	0.00	644.41	3889.70	7.421
2	3.44	0.00	69.14	432.90	0.00	0.00	6.261
3	6.40	0.00	137.38	421.65	0.00	0.00	3.069

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	698.06 (698.06)	168.16	385.09	1598.56	42.41	35.34	2.29
2	3.33	-18.69 (-174.77)	186.08	2660.62	-2498.92	42.41	42.41	14.30
3	6.20	-407.66 (-466.74)	204.13	644.19	-1472.90	42.41	35.34	3.16
4	9.04	-411.25 (-466.74)	222.01	714.24	-1501.60	42.41	35.34	3.22
5	11.93	221.62 (526.37)	240.11	805.36	1765.52	42.41	35.34	3.35

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-304.83	0.00	1288.83	3830.10	4.228
2	3.33	0.00	-190.58	405.57	0.00	0.00	2.128
3	6.20	0.00	-72.21	408.16	0.00	0.00	5.652
4	9.04	0.00	91.79	410.73	0.00	0.00	4.475
5	11.93	14.14	372.10	0.00	1288.83	3845.07	3.464

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-121.84 (-267.14)	67.56	381.01	-1506.49	35.34	42.41	5.64
2	3.28	251.19 (311.51)	84.28	344.64	1273.85	35.34	42.41	4.09
3	6.20	312.26 (328.85)	101.64	400.40	1295.43	35.34	42.41	3.94
4	9.12	40.80 (156.96)	119.01	1223.85	1614.15	35.34	42.41	10.28
5	11.93	-534.80 (-534.80)	135.72	382.46	-1507.04	35.34	42.41	2.82

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	187.72	0.00	646.14	3600.61	3.442
2	3.28	0.00	77.94	380.24	0.00	0.00	4.878
3	6.20	0.00	-36.07	382.73	0.00	0.00	10.612
4	9.12	0.00	-150.08	385.22	0.00	0.00	2.567
5	11.93	7.07	-259.85	0.00	646.14	3614.76	2.487

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-698.06 (-698.06)	307.10	646.75	-1470.09	35.34	35.34	2.11
2	3.44	-122.50 (-190.17)	247.41	3143.37	-2416.10	35.34	35.34	12.71
3	6.40	-121.84 (-177.18)	187.72	2242.23	-2116.34	35.34	35.34	11.94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	320.55	0.00	644.41	3859.01	2.010
2	3.44	0.00	82.62	414.38	0.00	0.00	5.016
3	6.40	0.00	-67.56	405.80	0.00	0.00	6.006

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-221.62 (-294.09)	379.23	3095.03	-2400.15	35.34	35.34	8.16
2	3.44	-212.15 (-267.42)	319.54	2720.13	-2276.47	35.34	35.34	8.51
3	6.40	-534.80 (-534.80)	259.85	730.83	-1504.15	35.34	35.34	2.81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-88.49	0.00	644.41	3874.02	7.282
2	3.44	0.00	67.49	424.74	0.00	0.00	6.293
3	6.40	0.00	135.72	416.17	0.00	0.00	3.066

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	848.06 (848.06)	213.63	404.65	1606.33	42.41	35.34	1.89
2	3.33	-80.82 (-276.25)	231.56	1836.11	-2190.48	42.41	42.41	7.93
3	6.20	-543.85 (-597.12)	249.61	609.81	-1458.81	42.41	35.34	2.44
4	9.04	-502.84 (-597.12)	267.48	663.29	-1480.73	42.41	35.34	2.48
5	11.93	340.95 (737.57)	285.58	661.46	1708.35	42.41	35.34	2.32

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-409.59	0.00	1288.83	3839.56	3.147
2	3.33	0.00	-238.62	412.10	0.00	0.00	1.727
3	6.20	0.00	-78.57	414.70	0.00	0.00	5.278
4	9.04	0.00	131.04	417.26	0.00	0.00	3.184
5	11.93	14.14	484.27	0.00	1288.83	3854.53	2.661

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-262.67 (-488.84)	108.01	328.53	-1486.81	35.34	42.41	3.04
2	3.28	326.53 (426.55)	124.73	376.05	1286.01	35.34	42.41	3.01
3	6.20	459.46 (471.91)	142.10	388.70	1290.90	35.34	42.41	2.74
4	9.12	104.44 (263.40)	159.46	901.69	1489.46	35.34	42.41	5.65
5	11.93	-699.35 (-699.35)	176.18	379.35	-1505.87	35.34	42.41	2.15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	292.21	0.00	646.14	3609.00	2.211
2	3.28	0.00	129.23	386.04	0.00	0.00	2.987
3	6.20	0.00	-38.07	388.53	0.00	0.00	10.205
4	9.12	0.00	-205.37	391.02	0.00	0.00	1.904
5	11.93	7.07	-372.09	0.00	646.14	3623.15	1.737

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-848.06 (-848.06)	411.60	729.83	-1503.74	35.34	35.34	1.77
2	3.44	-202.42 (-269.54)	351.90	3162.78	-2422.50	35.34	35.34	8.99
3	6.40	-262.67 (-351.13)	292.21	1516.63	-1822.43	35.34	35.34	5.19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	375.28	0.00	644.41	3880.75	1.717
2	3.44	0.00	81.95	429.39	0.00	0.00	5.240
3	6.40	0.00	-108.01	420.82	0.00	0.00	3.896

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-340.95 (-443.21)	491.48	2411.43	-2174.63	35.34	35.34	4.91
2	3.44	-302.19 (-365.53)	431.78	2669.27	-2259.69	35.34	35.34	6.18
3	6.40	-699.35 (-699.35)	372.09	819.37	-1540.01	35.34	35.34	2.20

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-124.87	0.00	644.41	3897.38	5.161
2	3.44	0.00	77.34	440.87	0.00	0.00	5.701
3	6.40	0.00	176.18	432.30	0.00	0.00	2.454

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	975.34 (975.34)	232.26	380.21	1596.62	42.41	35.34	1.64
2	3.33	-100.33 (-325.47)	250.19	1614.99	-2100.95	42.41	42.41	6.46
3	6.20	-632.75 (-692.91)	268.24	556.22	-1436.85	42.41	35.34	2.07
4	9.04	-582.62 (-692.91)	286.11	600.83	-1455.13	42.41	35.34	2.10
5	11.93	392.95 (850.66)	304.21	602.57	1684.95	42.41	35.34	1.98

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-475.45	0.00	1288.83	3843.44	2.711
2	3.33	0.00	-274.90	414.78	0.00	0.00	1.509
3	6.20	0.00	-89.28	417.37	0.00	0.00	4.675
4	9.04	0.00	152.46	419.94	0.00	0.00	2.754
5	11.93	14.14	558.87	0.00	1288.83	3858.41	2.306

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-279.37 (-528.23)	111.25	311.81	-1480.55	35.34	42.41	2.80
2	3.28	368.71 (478.49)	127.97	340.22	1272.13	35.34	42.41	2.66
3	6.20	513.09 (527.30)	145.33	351.85	1276.64	35.34	42.41	2.42
4	9.12	118.88 (294.96)	162.69	799.80	1450.02	35.34	42.41	4.92
5	11.93	-770.50 (-770.50)	179.41	347.89	-1494.07	35.34	42.41	1.94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	321.54	0.00	646.14	3609.67	2.010
2	3.28	0.00	141.83	386.50	0.00	0.00	2.725
3	6.20	0.00	-42.83	388.99	0.00	0.00	9.083
4	9.12	0.00	-227.49	391.48	0.00	0.00	1.721
5	11.93	7.07	-410.93	0.00	646.14	3623.82	1.572

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-975.34 (-975.34)	478.15	739.02	-1507.46	35.34	35.34	1.55
2	3.44	-241.97 (-324.38)	399.84	2865.00	-2324.26	35.34	35.34	7.17
3	6.40	-279.37 (-370.48)	321.54	1616.95	-1863.07	35.34	35.34	5.03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	415.85	0.00	644.41	3894.60	1.550
2	3.44	0.00	100.62	436.28	0.00	0.00	4.336
3	6.40	0.00	-111.25	425.03	0.00	0.00	3.821

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-392.95 (-492.56)	567.54	2563.44	-2224.78	35.34	35.34	4.52
2	3.44	-363.77 (-429.75)	489.24	2514.22	-2208.54	35.34	35.34	5.14
3	6.40	-770.50 (-770.50)	410.93	821.86	-1541.02	35.34	35.34	2.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-121.63	0.00	644.41	3913.21	5.298
2	3.44	0.00	80.57	449.13	0.00	0.00	5.574
3	6.40	0.00	179.41	437.88	0.00	0.00	2.441

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	975.34 (975.34)	232.26	380.21	1596.62	42.41	35.34	1.64
2	3.33	-100.33 (-325.47)	250.19	1614.99	-2100.95	42.41	42.41	6.46
3	6.20	-632.75 (-692.91)	268.24	556.22	-1436.85	42.41	35.34	2.07
4	9.04	-582.62 (-692.91)	286.11	600.83	-1455.13	42.41	35.34	2.10
5	11.93	392.95 (850.66)	304.21	602.57	1684.95	42.41	35.34	1.98

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-475.45	0.00	1288.83	3843.44	2.711
2	3.33	0.00	-274.90	414.78	0.00	0.00	1.509
3	6.20	0.00	-89.28	417.37	0.00	0.00	4.675
4	9.04	0.00	152.46	419.94	0.00	0.00	2.754
5	11.93	14.14	558.87	0.00	1288.83	3858.41	2.306

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-279.37 (-528.23)	111.25	311.81	-1480.55	35.34	42.41	2.80
2	3.28	368.71 (478.49)	127.97	340.22	1272.13	35.34	42.41	2.66
3	6.20	513.09 (527.30)	145.33	351.85	1276.64	35.34	42.41	2.42
4	9.12	118.88 (294.96)	162.69	799.80	1450.02	35.34	42.41	4.92
5	11.93	-770.50 (-770.50)	179.41	347.89	-1494.07	35.34	42.41	1.94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	321.54	0.00	646.14	3609.67	2.010
2	3.28	0.00	141.83	386.50	0.00	0.00	2.725
3	6.20	0.00	-42.83	388.99	0.00	0.00	9.083
4	9.12	0.00	-227.49	391.48	0.00	0.00	1.721
5	11.93	7.07	-410.93	0.00	646.14	3623.82	1.572

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-975.34 (-975.34)	478.15	739.02	-1507.46	35.34	35.34	1.55
2	3.44	-241.97 (-324.38)	399.84	2865.00	-2324.26	35.34	35.34	7.17
3	6.40	-279.37 (-370.48)	321.54	1616.95	-1863.07	35.34	35.34	5.03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	415.85	0.00	644.41	3894.60	1.550
2	3.44	0.00	100.62	436.28	0.00	0.00	4.336
3	6.40	0.00	-111.25	425.03	0.00	0.00	3.821

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-392.95 (-492.56)	567.54	2563.44	-2224.78	35.34	35.34	4.52
2	3.44	-363.77 (-429.75)	489.24	2514.22	-2208.54	35.34	35.34	5.14
3	6.40	-770.50 (-770.50)	410.93	821.86	-1541.02	35.34	35.34	2.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-121.63	0.00	644.41	3913.21	5.298
2	3.44	0.00	80.57	449.13	0.00	0.00	5.574
3	6.40	0.00	179.41	437.88	0.00	0.00	2.441

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	848.06 (848.06)	213.63	404.65	1606.33	42.41	35.34	1.89
2	3.33	-80.82 (-276.25)	231.56	1836.11	-2190.48	42.41	42.41	7.93
3	6.20	-543.85 (-597.12)	249.61	609.81	-1458.81	42.41	35.34	2.44
4	9.04	-502.84 (-597.12)	267.48	663.29	-1480.73	42.41	35.34	2.48
5	11.93	340.95 (737.57)	285.58	661.46	1708.35	42.41	35.34	2.32

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-409.59	0.00	1288.83	3839.56	3.147

2	3.33	0.00	-238.62	412.10	0.00	0.00		1.727
3	6.20	0.00	-78.57	414.70	0.00	0.00		5.278
4	9.04	0.00	131.04	417.26	0.00	0.00		3.184
5	11.93	14.14	484.27	0.00	1288.83	3854.53		2.661

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-262.67 (-488.84)	108.01	328.53	-1486.81	35.34	42.41	3.04
2	3.28	326.53 (426.55)	124.73	376.05	1286.01	35.34	42.41	3.01
3	6.20	459.46 (471.91)	142.10	388.70	1290.90	35.34	42.41	2.74
4	9.12	104.44 (263.40)	159.46	901.69	1489.46	35.34	42.41	5.65
5	11.93	-699.35 (-699.35)	176.18	379.35	-1505.87	35.34	42.41	2.15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	292.21	0.00	646.14	3609.00	2.211
2	3.28	0.00	129.23	386.04	0.00	0.00	2.987
3	6.20	0.00	-38.07	388.53	0.00	0.00	10.205
4	9.12	0.00	-205.37	391.02	0.00	0.00	1.904
5	11.93	7.07	-372.09	0.00	646.14	3623.15	1.737

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-848.06 (-848.06)	411.60	729.83	-1503.74	35.34	35.34	1.77
2	3.44	-202.42 (-269.54)	351.90	3162.78	-2422.50	35.34	35.34	8.99
3	6.40	-262.67 (-351.13)	292.21	1516.63	-1822.43	35.34	35.34	5.19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	375.28	0.00	644.41	3880.75	1.717
2	3.44	0.00	81.95	429.39	0.00	0.00	5.240
3	6.40	0.00	-108.01	420.82	0.00	0.00	3.896

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-340.95 (-443.21)	491.48	2411.43	-2174.63	35.34	35.34	4.91
2	3.44	-302.19 (-365.53)	431.78	2669.27	-2259.69	35.34	35.34	6.18
3	6.40	-699.35 (-699.35)	372.09	819.37	-1540.01	35.34	35.34	2.20

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-124.87	0.00	644.41	3897.38	5.161
2	3.44	0.00	77.34	440.87	0.00	0.00	5.701
3	6.40	0.00	176.18	432.30	0.00	0.00	2.454

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	278.52 (644.84)	257.11	684.84	1717.64	42.41	35.34	2.66
2	3.33	-484.08 (-560.16)	239.18	747.03	-1749.52	42.41	42.41	3.12
3	6.20	-497.00 (-560.16)	221.13	569.34	-1442.23	42.41	35.34	2.57
4	9.04	-49.60 (-239.38)	203.26	1574.28	-1854.03	42.41	35.34	7.75
5	11.93	819.19 (819.19)	185.16	358.97	1588.18	42.41	35.34	1.94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-447.28	0.00	1288.83	3848.61	2.881
2	3.33	0.00	-105.49	413.20	0.00	0.00	3.917
3	6.20	0.00	89.11	410.60	0.00	0.00	4.608
4	9.04	0.00	231.72	408.04	0.00	0.00	1.761
5	11.93	14.14	370.85	0.00	1288.83	3833.63	3.475

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-601.49 (-601.49)	137.38	340.61	-1491.34	35.34	42.41	2.48
2	3.28	57.74 (190.48)	120.66	957.07	1510.89	35.34	42.41	7.93
3	6.20	366.35 (384.08)	103.30	342.36	1272.96	35.34	42.41	3.31
4	9.12	291.80 (362.43)	85.93	297.73	1255.69	35.34	42.41	3.46
5	11.93	-142.07 (-310.60)	69.21	331.58	-1487.96	35.34	42.41	4.79

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	297.99	0.00	646.14	3615.10	2.168
2	3.28	0.00	171.50	385.46	0.00	0.00	2.248
3	6.20	0.00	40.12	382.97	0.00	0.00	9.544
4	9.12	0.00	-91.25	380.48	0.00	0.00	4.170
5	11.93	7.07	-217.74	0.00	646.14	3600.95	2.967

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-278.52 (-349.64)	454.60	3140.00	-2414.98	35.34	35.34	6.91
2	3.44	-273.94 (-330.57)	376.30	2513.89	-2208.43	35.34	35.34	6.68
3	6.40	-601.49 (-601.49)	297.99	748.78	-1511.41	35.34	35.34	2.51

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	86.84	0.00	644.41	3889.70	7.421
2	3.44	0.00	-69.14	432.90	0.00	0.00	6.261
3	6.40	0.00	-137.38	421.65	0.00	0.00	3.069

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-819.19 (-819.19)	374.36	677.49	-1482.54	35.34	35.34	1.81
2	3.44	-165.51 (-247.12)	296.05	2731.80	-2280.32	35.34	35.34	9.23
3	6.40	-142.07 (-198.76)	217.74	2365.88	-2159.61	35.34	35.34	10.87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-356.26	0.00	644.41	3873.00	1.809

2	3.44	0.00	-99.65	421.37	0.00	0.00	4.229
3	6.40	0.00	69.21	410.12	0.00	0.00	5.925

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	221.62 (527.21)	240.11	803.78	1764.89	42.41	35.34	3.35
2	3.33	-408.75 (-466.77)	222.18	853.26	-1792.53	42.41	42.41	3.84
3	6.20	-407.66 (-466.77)	204.13	644.15	-1472.88	42.41	35.34	3.16
4	9.04	-24.18 (-184.21)	186.26	2087.29	-2064.25	42.41	35.34	11.21
5	11.93	698.06 (698.06)	168.16	385.09	1598.56	42.41	35.34	2.29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-373.13	0.00	1288.83	3845.07	3.454
2	3.33	0.00	-84.54	410.76	0.00	0.00	4.859
3	6.20	0.00	78.57	408.16	0.00	0.00	5.195
4	9.04	0.00	195.40	405.59	0.00	0.00	2.076
5	11.93	14.14	304.45	0.00	1288.83	3830.10	4.233

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-534.80 (-534.80)	135.72	382.46	-1507.04	35.34	42.41	2.82
2	3.28	40.80 (156.96)	119.01	1223.85	1614.15	35.34	42.41	10.28
3	6.20	312.26 (328.85)	101.64	400.40	1295.43	35.34	42.41	3.94
4	9.12	251.19 (311.52)	84.28	344.64	1273.85	35.34	42.41	4.09
5	11.93	-121.84 (-267.14)	67.56	381.01	-1506.49	35.34	42.41	5.64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	259.85	0.00	646.14	3614.76	2.487
2	3.28	0.00	150.08	385.22	0.00	0.00	2.567
3	6.20	0.00	36.07	382.73	0.00	0.00	10.612
4	9.12	0.00	-77.94	380.24	0.00	0.00	4.878
5	11.93	7.07	-187.72	0.00	646.14	3600.61	3.442

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-221.62 (-294.09)	379.23	3095.01	-2400.14	35.34	35.34	8.16
2	3.44	-212.15 (-267.42)	319.54	2720.12	-2276.47	35.34	35.34	8.51
3	6.40	-534.80 (-534.80)	259.85	730.83	-1504.15	35.34	35.34	2.81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	88.49	0.00	644.41	3874.02	7.282
2	3.44	0.00	-67.49	424.74	0.00	0.00	6.293
3	6.40	0.00	-135.72	416.17	0.00	0.00	3.066

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-698.06 (-698.06)	307.10	646.75	-1470.09	35.34	35.34	2.11
2	3.44	-122.50 (-190.17)	247.41	3143.37	-2416.09	35.34	35.34	12.71
3	6.40	-121.84 (-177.18)	187.72	2242.24	-2116.34	35.34	35.34	11.94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	-320.55	0.00	644.41	3859.01	2.010
2	3.44	0.00	-82.62	414.38	0.00	0.00	5.016
3	6.40	0.00	67.56	405.80	0.00	0.00	6.006

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	278.52 (644.84)	257.11	684.84	1717.64	42.41	35.34	2.66
2	3.33	-484.08 (-560.16)	239.18	747.03	-1749.52	42.41	42.41	3.12
3	6.20	-497.00 (-560.16)	221.13	569.34	-1442.23	42.41	35.34	2.57
4	9.04	-49.60 (-239.38)	203.26	1574.28	-1854.03	42.41	35.34	7.75
5	11.93	819.19 (819.19)	185.16	358.97	1588.18	42.41	35.34	1.94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-447.28	0.00	1288.83	3848.61	2.881
2	3.33	0.00	-105.49	413.20	0.00	0.00	3.917
3	6.20	0.00	89.11	410.60	0.00	0.00	4.608
4	9.04	0.00	231.72	408.04	0.00	0.00	1.761
5	11.93	14.14	370.85	0.00	1288.83	3833.63	3.475

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-601.49 (-601.49)	137.38	340.61	-1491.34	35.34	42.41	2.48
2	3.28	57.74 (190.48)	120.66	957.07	1510.89	35.34	42.41	7.93
3	6.20	366.35 (384.08)	103.30	342.36	1272.96	35.34	42.41	3.31
4	9.12	291.80 (362.43)	85.93	297.73	1255.69	35.34	42.41	3.46
5	11.93	-142.07 (-310.60)	69.21	331.58	-1487.96	35.34	42.41	4.79

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	297.99	0.00	646.14	3615.10	2.168
2	3.28	0.00	171.50	385.46	0.00	0.00	2.248
3	6.20	0.00	40.12	382.97	0.00	0.00	9.544
4	9.12	0.00	-91.25	380.48	0.00	0.00	4.170
5	11.93	7.07	-217.74	0.00	646.14	3600.95	2.967

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-278.52 (-349.64)	454.60	3140.00	-2414.98	35.34	35.34	6.91
2	3.44	-273.94 (-330.57)	376.30	2513.89	-2208.43	35.34	35.34	6.68
3	6.40	-601.49 (-601.49)	297.99	748.78	-1511.41	35.34	35.34	2.51

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	86.84	0.00	644.41	3889.70	7.421
2	3.44	0.00	-69.14	432.90	0.00	0.00	6.261
3	6.40	0.00	-137.38	421.65	0.00	0.00	3.069

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-819.19 (-819.19)	374.36	677.49	-1482.54	35.34	35.34	1.81
2	3.44	-165.51 (-247.12)	296.05	2731.80	-2280.32	35.34	35.34	9.23
3	6.40	-142.07 (-198.76)	217.74	2365.88	-2159.61	35.34	35.34	10.87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-356.26	0.00	644.41	3873.00	1.809
2	3.44	0.00	-99.65	421.37	0.00	0.00	4.229
3	6.40	0.00	69.21	410.12	0.00	0.00	5.925

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	221.62 (527.21)	240.11	803.78	1764.89	42.41	35.34	3.35
2	3.33	-408.75 (-466.77)	222.18	853.26	-1792.53	42.41	42.41	3.84
3	6.20	-407.66 (-466.77)	204.13	644.15	-1472.88	42.41	35.34	3.16
4	9.04	-24.18 (-184.21)	186.26	2087.29	-2064.25	42.41	35.34	11.21
5	11.93	698.06 (698.06)	168.16	385.09	1598.56	42.41	35.34	2.29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-373.13	0.00	1288.83	3845.07	3.454
2	3.33	0.00	-84.54	410.76	0.00	0.00	4.859
3	6.20	0.00	78.57	408.16	0.00	0.00	5.195
4	9.04	0.00	195.40	405.59	0.00	0.00	2.076
5	11.93	14.14	304.45	0.00	1288.83	3830.10	4.233

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-534.80 (-534.80)	135.72	382.46	-1507.04	35.34	42.41	2.82
2	3.28	40.80 (156.96)	119.01	1223.85	1614.15	35.34	42.41	10.28
3	6.20	312.26 (328.85)	101.64	400.40	1295.43	35.34	42.41	3.94
4	9.12	251.19 (311.52)	84.28	344.64	1273.85	35.34	42.41	4.09
5	11.93	-121.84 (-267.14)	67.56	381.01	-1506.49	35.34	42.41	5.64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	259.85	0.00	646.14	3614.76	2.487
2	3.28	0.00	150.08	385.22	0.00	0.00	2.567
3	6.20	0.00	36.07	382.73	0.00	0.00	10.612
4	9.12	0.00	-77.94	380.24	0.00	0.00	4.878
5	11.93	7.07	-187.72	0.00	646.14	3600.61	3.442

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-221.62 (-294.09)	379.23	3095.01	-2400.14	35.34	35.34	8.16
2	3.44	-212.15 (-267.42)	319.54	2720.12	-2276.47	35.34	35.34	8.51
3	6.40	-534.80 (-534.80)	259.85	730.83	-1504.15	35.34	35.34	2.81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	88.49	0.00	644.41	3874.02	7.282
2	3.44	0.00	-67.49	424.74	0.00	0.00	6.293
3	6.40	0.00	-135.72	416.17	0.00	0.00	3.066

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-698.06 (-698.06)	307.10	646.75	-1470.09	35.34	35.34	2.11
2	3.44	-122.50 (-190.17)	247.41	3143.37	-2416.09	35.34	35.34	12.71
3	6.40	-121.84 (-177.18)	187.72	2242.24	-2116.34	35.34	35.34	11.94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-320.55	0.00	644.41	3859.01	2.010
2	3.44	0.00	-82.62	414.38	0.00	0.00	5.016
3	6.40	0.00	67.56	405.80	0.00	0.00	6.006

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	345.95 (739.83)	285.32	658.37	1707.12	42.41	35.34	2.31
2	3.33	-491.23 (-593.00)	267.40	798.26	-1770.26	42.41	42.41	2.99
3	6.20	-543.92 (-593.00)	249.35	614.16	-1460.59	42.41	35.34	2.46
4	9.04	-95.73 (-292.39)	231.48	1416.63	-1789.43	42.41	35.34	6.12
5	11.93	842.86 (842.86)	213.38	406.88	1607.21	42.41	35.34	1.91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-480.92	0.00	1288.83	3854.48	2.680
2	3.33	0.00	-126.98	417.25	0.00	0.00	3.286
3	6.20	0.00	80.01	414.66	0.00	0.00	5.183
4	9.04	0.00	240.13	412.09	0.00	0.00	1.716
5	11.93	14.14	413.62	0.00	1288.83	3839.51	3.116

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-694.05 (-694.05)	175.93	381.95	-1506.85	35.34	42.41	2.17
2	3.28	106.79 (265.15)	159.21	892.12	1485.75	35.34	42.41	5.60
3	6.20	459.54 (471.53)	141.85	388.28	1290.74	35.34	42.41	2.74
4	9.12	324.33 (424.95)	124.48	376.80	1286.29	35.34	42.41	3.03
5	11.93	-267.82 (-497.49)	107.76	321.50	-1484.18	35.34	42.41	2.98

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	367.58	0.00	646.14	3623.10	1.758
2	3.28	0.00	204.59	390.98	0.00	0.00	1.911
3	6.20	0.00	37.29	388.49	0.00	0.00	10.418
4	9.12	0.00	-130.01	386.00	0.00	0.00	2.969
5	11.93	7.07	-296.73	0.00	646.14	3608.95	2.178

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-345.95 (-450.86)	486.96	2314.05	-2142.51	35.34	35.34	4.75
2	3.44	-299.84 (-361.75)	427.27	2668.73	-2259.52	35.34	35.34	6.25
3	6.40	-694.05 (-694.05)	367.58	814.58	-1538.07	35.34	35.34	2.22

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	128.09	0.00	644.41	3896.44	5.031
2	3.44	0.00	-75.60	440.22	0.00	0.00	5.823
3	6.40	0.00	-175.93	431.65	0.00	0.00	2.454

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-842.86 (-842.86)	416.11	745.52	-1510.10	35.34	35.34	1.79
2	3.44	-205.35 (-271.04)	356.42	3203.07	-2435.79	35.34	35.34	8.99
3	6.40	-267.82 (-356.08)	296.73	1519.71	-1823.68	35.34	35.34	5.12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-371.54	0.00	644.41	3881.69	1.734
2	3.44	0.00	-80.20	430.04	0.00	0.00	5.362
3	6.40	0.00	107.76	421.47	0.00	0.00	3.911

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	398.27 (853.39)	303.85	599.49	1683.73	42.41	35.34	1.97
2	3.33	-570.17 (-688.74)	285.92	722.09	-1739.42	42.41	42.41	2.53
3	6.20	-632.85 (-688.74)	267.87	559.32	-1438.12	42.41	35.34	2.09
4	9.04	-116.61 (-343.97)	250.00	1251.35	-1721.70	42.41	35.34	5.01
5	11.93	969.73 (969.73)	231.90	381.97	1597.32	42.41	35.34	1.65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-555.69	0.00	1288.83	3858.33	2.319
2	3.33	0.00	-146.84	419.91	0.00	0.00	2.860
3	6.20	0.00	92.12	417.32	0.00	0.00	4.530
4	9.04	0.00	277.60	414.75	0.00	0.00	1.494
5	11.93	14.14	479.41	0.00	1288.83	3843.36	2.688

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-764.91 (-764.91)	179.05	349.92	-1494.84	35.34	42.41	1.95
2	3.28	121.40 (296.83)	162.34	791.19	1446.68	35.34	42.41	4.87
3	6.20	513.20 (526.93)	144.97	351.17	1276.37	35.34	42.41	2.42
4	9.12	366.40 (476.82)	127.61	340.49	1272.24	35.34	42.41	2.67
5	11.93	-284.75 (-537.15)	110.89	305.14	-1478.05	35.34	42.41	2.75

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	406.37	0.00	646.14	3623.75	1.590
2	3.28	0.00	226.66	391.43	0.00	0.00	1.727
3	6.20	0.00	42.00	388.94	0.00	0.00	9.260
4	9.12	0.00	-142.66	386.45	0.00	0.00	2.709
5	11.93	7.07	-326.10	0.00	646.14	3609.60	1.981

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-398.27 (-500.62)	562.98	2465.62	-2192.51	35.34	35.34	4.38
2	3.44	-361.43 (-425.91)	484.67	2512.73	-2208.05	35.34	35.34	5.18
3	6.40	-764.91 (-764.91)	406.37	817.81	-1539.38	35.34	35.34	2.01

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	124.97	0.00	644.41	3912.26	5.157
2	3.44	0.00	-78.73	448.47	0.00	0.00	5.696
3	6.40	0.00	-179.05	437.22	0.00	0.00	2.442

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-969.73 (-969.73)	482.71	753.25	-1513.23	35.34	35.34	1.56
2	3.44	-245.14 (-326.02)	404.41	2895.60	-2334.36	35.34	35.34	7.16
3	6.40	-284.75 (-375.57)	326.10	1618.03	-1863.50	35.34	35.34	4.96

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-411.78	0.00	644.41	3895.55	1.565
2	3.44	0.00	-98.76	436.94	0.00	0.00	4.424
3	6.40	0.00	110.89	425.69	0.00	0.00	3.839

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	398.27 (853.39)	303.85	599.49	1683.73	42.41	35.34	1.97
2	3.33	-570.17 (-688.74)	285.92	722.09	-1739.42	42.41	42.41	2.53
3	6.20	-632.85 (-688.74)	267.87	559.32	-1438.12	42.41	35.34	2.09
4	9.04	-116.61 (-343.97)	250.00	1251.35	-1721.70	42.41	35.34	5.01
5	11.93	969.73 (969.73)	231.90	381.97	1597.32	42.41	35.34	1.65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-555.69	0.00	1288.83	3858.33	2.319

2	3.33	0.00	-146.84	419.91	0.00	0.00		2.860
3	6.20	0.00	92.12	417.32	0.00	0.00		4.530
4	9.04	0.00	277.60	414.75	0.00	0.00		1.494
5	11.93	14.14	479.41	0.00	1288.83	3843.36		2.688

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-764.91 (-764.91)	179.05	349.92	-1494.84	35.34	42.41	1.95
2	3.28	121.40 (296.83)	162.34	791.19	1446.68	35.34	42.41	4.87
3	6.20	513.20 (526.93)	144.97	351.17	1276.37	35.34	42.41	2.42
4	9.12	366.40 (476.82)	127.61	340.49	1272.24	35.34	42.41	2.67
5	11.93	-284.75 (-537.15)	110.89	305.14	-1478.05	35.34	42.41	2.75

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	406.37	0.00	646.14	3623.75	1.590
2	3.28	0.00	226.66	391.43	0.00	0.00	1.727
3	6.20	0.00	42.00	388.94	0.00	0.00	9.260
4	9.12	0.00	-142.66	386.45	0.00	0.00	2.709
5	11.93	7.07	-326.10	0.00	646.14	3609.60	1.981

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-398.27 (-500.62)	562.98	2465.62	-2192.51	35.34	35.34	4.38
2	3.44	-361.43 (-425.91)	484.67	2512.73	-2208.05	35.34	35.34	5.18
3	6.40	-764.91 (-764.91)	406.37	817.81	-1539.38	35.34	35.34	2.01

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	124.97	0.00	644.41	3912.26	5.157
2	3.44	0.00	-78.73	448.47	0.00	0.00	5.696
3	6.40	0.00	-179.05	437.22	0.00	0.00	2.442

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-969.73 (-969.73)	482.71	753.25	-1513.23	35.34	35.34	1.56
2	3.44	-245.14 (-326.02)	404.41	2895.60	-2334.36	35.34	35.34	7.16
3	6.40	-284.75 (-375.57)	326.10	1618.03	-1863.50	35.34	35.34	4.96

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-411.78	0.00	644.41	3895.55	1.565
2	3.44	0.00	-98.76	436.94	0.00	0.00	4.424
3	6.40	0.00	110.89	425.69	0.00	0.00	3.839

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	345.95 (739.83)	285.32	658.37	1707.12	42.41	35.34	2.31
2	3.33	-491.23 (-593.00)	267.40	798.26	-1770.26	42.41	42.41	2.99
3	6.20	-543.92 (-593.00)	249.35	614.16	-1460.59	42.41	35.34	2.46
4	9.04	-95.73 (-292.39)	231.48	1416.63	-1789.43	42.41	35.34	6.12
5	11.93	842.86 (842.86)	213.38	406.88	1607.21	42.41	35.34	1.91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-480.92	0.00	1288.83	3854.48	2.680
2	3.33	0.00	-126.98	417.25	0.00	0.00	3.286
3	6.20	0.00	80.01	414.66	0.00	0.00	5.183
4	9.04	0.00	240.13	412.09	0.00	0.00	1.716
5	11.93	14.14	413.62	0.00	1288.83	3839.51	3.116

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-694.05 (-694.05)	175.93	381.95	-1506.85	35.34	42.41	2.17
2	3.28	106.79 (265.15)	159.21	892.12	1485.75	35.34	42.41	5.60
3	6.20	459.54 (471.53)	141.85	388.28	1290.74	35.34	42.41	2.74
4	9.12	324.33 (424.95)	124.48	376.80	1286.29	35.34	42.41	3.03
5	11.93	-267.82 (-497.49)	107.76	321.50	-1484.18	35.34	42.41	2.98

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	367.58	0.00	646.14	3623.10	1.758
2	3.28	0.00	204.59	390.98	0.00	0.00	1.911
3	6.20	0.00	37.29	388.49	0.00	0.00	10.418
4	9.12	0.00	-130.01	386.00	0.00	0.00	2.969
5	11.93	7.07	-296.73	0.00	646.14	3608.95	2.178

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-345.95 (-450.86)	486.96	2314.05	-2142.51	35.34	35.34	4.75
2	3.44	-299.84 (-361.75)	427.27	2668.73	-2259.52	35.34	35.34	6.25
3	6.40	-694.05 (-694.05)	367.58	814.58	-1538.07	35.34	35.34	2.22

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	128.09	0.00	644.41	3896.44	5.031
2	3.44	0.00	-75.60	440.22	0.00	0.00	5.823
3	6.40	0.00	-175.93	431.65	0.00	0.00	2.454

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-842.86 (-842.86)	416.11	745.52	-1510.10	35.34	35.34	1.79
2	3.44	-205.35 (-271.04)	356.42	3203.07	-2435.79	35.34	35.34	8.99
3	6.40	-267.82 (-356.08)	296.73	1519.71	-1823.68	35.34	35.34	5.12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	-371.54	0.00	644.41	3881.69	1.734

2	3.44	0.00	-80.20	430.04	0.00	0.00	5.362
3	6.40	0.00	107.76	421.47	0.00	0.00	3.911

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	917.08 (917.08)	180.82	309.25	1568.43	42.41	35.34	1.71
2	3.33	-111.16 (-324.82)	180.82	1039.97	-1868.13	42.41	42.41	5.75
3	6.20	-615.11 (-673.77)	180.82	364.53	-1358.30	42.41	35.34	2.02
4	9.04	-575.09 (-673.77)	180.82	364.53	-1358.30	42.41	35.34	2.02
5	11.93	325.42 (750.39)	180.82	385.22	1598.61	42.41	35.34	2.13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-458.19	0.00	1288.83	3832.73	2.813
2	3.33	0.00	-260.88	404.81	0.00	0.00	1.552
3	6.20	0.00	-85.37	404.81	0.00	0.00	4.742
4	9.04	0.00	138.82	404.81	0.00	0.00	2.916
5	11.93	14.14	518.89	0.00	1288.83	3832.73	2.484

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-232.37 (-450.11)	56.38	179.22	-1430.83	35.34	42.41	3.18
2	3.28	334.93 (431.82)	56.38	156.82	1201.15	35.34	42.41	2.78
3	6.20	467.42 (478.14)	56.38	140.90	1194.99	35.34	42.41	2.50
4	9.12	134.71 (284.72)	56.38	244.56	1235.11	35.34	42.41	4.34
5	11.93	-625.25 (-625.25)	56.38	127.26	-1411.35	35.34	42.41	2.26

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	281.31	0.00	646.14	3598.28	2.297
2	3.28	0.00	125.17	376.24	0.00	0.00	3.006
3	6.20	0.00	-34.32	376.24	0.00	0.00	10.961
4	9.12	0.00	-193.82	376.24	0.00	0.00	1.941
5	11.93	7.07	-347.40	0.00	646.14	3598.28	1.860

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-917.08 (-917.08)	460.71	761.97	-1516.76	35.34	35.34	1.65
2	3.44	-259.46 (-336.17)	371.01	2393.50	-2168.72	35.34	35.34	6.45
3	6.40	-232.37 (-278.54)	281.31	2064.79	-2044.46	35.34	35.34	7.34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	378.07	0.00	644.41	3890.98	1.704
2	3.44	0.00	93.66	432.14	0.00	0.00	4.614
3	6.40	0.00	-56.38	419.25	0.00	0.00	7.437

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-325.42 (-338.31)	526.80	4229.22	-2716.06	35.34	35.34	8.03
2	3.44	-458.24 (-504.41)	437.10	1613.08	-1861.50	35.34	35.34	3.69
3	6.40	-625.25 (-625.25)	347.40	866.17	-1558.97	35.34	35.34	2.49

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	15.75	454.52	0.00	0.00	28.859
2	3.44	0.00	56.38	441.64	0.00	0.00	7.834
3	6.40	0.00	56.38	428.75	0.00	0.00	7.605

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	754.08 (754.08)	155.27	324.18	1574.36	42.41	35.34	2.09
2	3.33	-47.40 (-219.76)	155.27	1432.10	-2026.90	42.41	42.41	9.22
3	6.20	-469.29 (-531.73)	155.27	401.01	-1373.25	42.41	35.34	2.58
4	9.04	-470.94 (-531.73)	155.27	401.01	-1373.25	42.41	35.34	2.58
5	11.93	213.27 (544.02)	155.27	465.36	1630.45	42.41	35.34	3.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-347.96	0.00	1288.83	3827.42	3.704
2	3.33	0.00	-210.46	401.14	0.00	0.00	1.906
3	6.20	0.00	-78.48	401.14	0.00	0.00	5.112
4	9.04	0.00	98.13	401.14	0.00	0.00	4.088
5	11.93	14.14	403.84	0.00	1288.83	3827.42	3.191

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-153.94 (-317.70)	55.16	253.27	-1458.59	35.34	42.41	4.59
2	3.28	268.31 (338.94)	55.16	198.09	1217.12	35.34	42.41	3.59
3	6.20	355.54 (367.27)	55.16	181.87	1210.85	35.34	42.41	3.30
4	9.12	84.91 (204.21)	55.16	344.04	1273.62	35.34	42.41	6.24
5	11.93	-513.81 (-513.81)	55.16	152.54	-1420.83	35.34	42.41	2.77

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	211.57	0.00	646.14	3598.03	3.054
2	3.28	0.00	91.25	376.07	0.00	0.00	4.121
3	6.20	0.00	-31.44	376.07	0.00	0.00	11.962
4	9.12	0.00	-154.13	376.07	0.00	0.00	2.440
5	11.93	7.07	-272.26	0.00	646.14	3598.03	2.373

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-754.08 (-754.08)	349.57	689.53	-1487.42	35.34	35.34	1.97
2	3.44	-169.21 (-236.72)	280.57	2684.01	-2264.55	35.34	35.34	9.57
3	6.40	-153.94 (-199.12)	211.57	2253.50	-2120.90	35.34	35.34	10.65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	335.04	0.00	644.41	3867.85	1.923
2	3.44	0.00	82.44	419.15	0.00	0.00	5.084
3	6.40	0.00	-55.16	409.23	0.00	0.00	7.418

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-213.27 (-232.86)	410.26	5131.75	-2912.67	35.34	35.34	12.51
2	3.44	-350.39 (-395.57)	341.26	1602.10	-1857.05	35.34	35.34	4.69
3	6.40	-513.81 (-513.81)	272.26	815.12	-1538.29	35.34	35.34	2.99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	23.91	437.78	0.00	0.00	18.308
2	3.44	0.00	55.16	427.87	0.00	0.00	7.756
3	6.40	0.00	55.16	417.95	0.00	0.00	7.577

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	327.83 (753.77)	181.43	384.73	1598.42	42.41	35.34	2.12
2	3.33	-570.88 (-675.40)	181.43	436.15	-1623.64	42.41	42.41	2.40
3	6.20	-618.20 (-675.40)	181.43	364.91	-1358.46	42.41	35.34	2.01
4	9.04	-122.37 (-339.80)	181.43	826.25	-1547.50	42.41	35.34	4.55
5	11.93	921.16 (921.16)	181.43	308.88	1568.28	42.41	35.34	1.70

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-520.07	0.00	1288.83	3832.86	2.478
2	3.33	0.00	-133.70	404.90	0.00	0.00	3.029
3	6.20	0.00	89.79	404.90	0.00	0.00	4.509
4	9.04	0.00	265.48	404.90	0.00	0.00	1.525
5	11.93	14.14	462.70	0.00	1288.83	3832.86	2.785

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-624.87 (-624.87)	55.91	126.24	-1410.97	35.34	42.41	2.26
2	3.28	135.13 (285.15)	55.91	241.95	1234.10	35.34	42.41	4.33
3	6.20	467.88 (478.60)	55.91	139.52	1194.46	35.34	42.41	2.50
4	9.12	335.43 (432.30)	55.91	155.25	1200.54	35.34	42.41	2.78
5	11.93	-232.85 (-454.48)	55.91	175.85	-1429.57	35.34	42.41	3.15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	347.41	0.00	646.14	3598.19	1.860
2	3.28	0.00	193.84	376.17	0.00	0.00	1.941
3	6.20	0.00	34.34	376.17	0.00	0.00	10.955
4	9.12	0.00	-125.16	376.17	0.00	0.00	3.006
5	11.93	7.07	-286.34	0.00	646.14	3598.19	2.257

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-327.83 (-340.34)	526.81	4187.44	-2705.26	35.34	35.34	7.95
2	3.44	-459.25 (-505.04)	437.11	1610.07	-1860.28	35.34	35.34	3.68
3	6.40	-624.87 (-624.87)	347.41	866.90	-1559.26	35.34	35.34	2.50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	0.00	-15.28	454.53	0.00	0.00	29.750
2	3.44	0.00	-55.91	441.64	0.00	0.00	7.900
3	6.40	0.00	-55.91	428.75	0.00	0.00	7.669

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-921.16 (-921.16)	465.74	768.14	-1519.26	35.34	35.34	1.65
2	3.44	-261.54 (-338.75)	376.04	2415.55	-2175.99	35.34	35.34	6.42
3	6.40	-232.85 (-278.64)	286.34	2126.76	-2069.56	35.34	35.34	7.43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	-378.82	0.00	644.41	3892.02	1.701
2	3.44	0.00	-94.27	432.86	0.00	0.00	4.592
3	6.40	0.00	55.91	419.97	0.00	0.00	7.512

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	215.30 (546.84)	155.80	464.42	1630.08	42.41	35.34	2.98
2	3.33	-467.94 (-532.93)	155.80	479.84	-1641.33	42.41	42.41	3.08
3	6.20	-471.92 (-532.93)	155.80	401.53	-1373.46	42.41	35.34	2.58
4	9.04	-56.58 (-231.76)	155.80	1121.67	-1668.56	42.41	35.34	7.20
5	11.93	757.58 (757.58)	155.80	323.73	1574.18	42.41	35.34	2.08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-404.81	0.00	1288.83	3827.52	3.184
2	3.33	0.00	-94.09	401.22	0.00	0.00	4.264
3	6.20	0.00	81.83	401.22	0.00	0.00	4.903
4	9.04	0.00	213.90	401.22	0.00	0.00	1.876
5	11.93	14.14	351.88	0.00	1288.83	3827.52	3.663

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-513.51 (-513.51)	54.77	151.50	-1420.44	35.34	42.41	2.77
2	3.28	85.26 (204.57)	54.77	340.65	1272.30	35.34	42.41	6.22
3	6.20	355.92 (367.67)	54.77	180.29	1210.23	35.34	42.41	3.29
4	9.12	268.74 (339.36)	54.77	196.33	1216.44	35.34	42.41	3.58
5	11.93	-154.33 (-321.40)	54.77	248.24	-1456.71	35.34	42.41	4.53

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	272.28	0.00	646.14	3597.95	2.373
2	3.28	0.00	154.15	376.01	0.00	0.00	2.439
3	6.20	0.00	31.45	376.01	0.00	0.00	11.954
4	9.12	0.00	-91.24	376.01	0.00	0.00	4.121
5	11.93	7.07	-215.85	0.00	646.14	3597.95	2.993

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-215.30 (-234.56)	410.28	5075.39	-2901.66	35.34	35.34	12.37
2	3.44	-351.25 (-396.11)	341.28	1598.85	-1855.74	35.34	35.34	4.68
3	6.40	-513.51 (-513.51)	272.28	815.79	-1538.56	35.34	35.34	3.00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-23.52	437.78	0.00	0.00	18.614
2	3.44	0.00	-54.77	427.87	0.00	0.00	7.812
3	6.40	0.00	-54.77	417.95	0.00	0.00	7.631

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-757.58 (-757.58)	353.85	695.95	-1490.02	35.34	35.34	1.97
2	3.44	-170.96 (-238.91)	284.85	2710.43	-2273.27	35.34	35.34	9.52
3	6.40	-154.33 (-199.19)	215.85	2325.93	-2146.43	35.34	35.34	10.78

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-335.70	0.00	644.41	3868.74	1.920
2	3.44	0.00	-82.96	419.76	0.00	0.00	5.060
3	6.40	0.00	54.77	409.85	0.00	0.00	7.483

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1082.50 (1082.50)	177.69	253.83	1546.42	42.41	35.34	1.43
2	3.33	-219.42 (-479.54)	177.69	630.82	-1702.47	42.41	42.41	3.55
3	6.20	-807.24 (-857.54)	177.69	273.74	-1321.10	42.41	35.34	1.54
4	9.04	-701.74 (-857.54)	177.69	273.74	-1321.10	42.41	35.34	1.54
5	11.93	469.54 (1009.77)	177.69	273.49	1554.23	42.41	35.34	1.54

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-596.65	0.00	1288.83	3832.08	2.160
2	3.33	0.00	-317.61	404.36	0.00	0.00	1.273
3	6.20	0.00	-87.77	404.36	0.00	0.00	4.607
4	9.04	0.00	192.58	404.36	0.00	0.00	2.100
5	11.93	14.14	659.61	0.00	1288.83	3832.08	1.954

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-416.41 (-742.40)	65.71	124.84	-1410.44	35.34	42.41	1.90
2	3.28	446.41 (597.94)	65.71	130.90	1191.12	35.34	42.41	1.99
3	6.20	679.89 (687.76)	65.71	113.15	1184.25	35.34	42.41	1.72
4	9.12	238.34 (445.08)	65.71	178.58	1209.57	35.34	42.41	2.72
5	11.93	-824.69 (-824.69)	65.71	112.00	-1405.63	35.34	42.41	1.70

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	421.18	0.00	646.14	3600.22	1.534
2	3.28	0.00	195.77	377.58	0.00	0.00	1.929
3	6.20	0.00	-35.67	377.58	0.00	0.00	10.586
4	9.12	0.00	-267.11	377.58	0.00	0.00	1.414
5	11.93	7.07	-489.95	0.00	646.14	3600.22	1.319

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1082.50 (-1082.50)	600.58	864.56	-1558.31	35.34	35.34	1.44
2	3.44	-425.02 (-499.15)	510.88	2112.10	-2063.63	35.34	35.34	4.13
3	6.40	-416.41 (-470.23)	421.18	1698.21	-1895.98	35.34	35.34	4.03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	381.12	0.00	644.41	3920.08	1.691
2	3.44	0.00	90.52	452.24	0.00	0.00	4.996
3	6.40	0.00	-65.71	439.35	0.00	0.00	6.686

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-469.54 (-490.09)	669.35	3425.83	-2508.35	35.34	35.34	5.12
2	3.44	-630.02 (-683.84)	579.65	1559.48	-1839.79	35.34	35.34	2.69
3	6.40	-824.69 (-824.69)	489.95	945.20	-1590.98	35.34	35.34	1.93

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	25.09	475.01	0.00	0.00	18.936
2	3.44	0.00	65.71	462.12	0.00	0.00	7.032
3	6.40	0.00	65.71	449.23	0.00	0.00	6.836

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	896.62 (896.62)	153.03	264.68	1550.72	42.41	35.34	1.73
2	3.33	-138.32 (-350.54)	153.03	767.37	-1757.76	42.41	42.41	5.01
3	6.20	-632.84 (-685.81)	153.03	296.91	-1330.59	42.41	35.34	1.94
4	9.04	-579.84 (-685.81)	153.03	296.91	-1330.59	42.41	35.34	1.94
5	11.93	334.75 (763.81)	153.03	314.67	1570.59	42.41	35.34	2.06

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-465.73	0.00	1288.83	3826.95	2.767

2	3.33	0.00	-259.12	400.82	0.00	0.00		1.547
3	6.20	0.00	-80.97	400.82	0.00	0.00		4.950
4	9.04	0.00	143.63	400.82	0.00	0.00		2.791
5	11.93	14.14	523.88	0.00	1288.83	3826.95		2.460

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-309.78 (-565.61)	63.53	159.91	-1423.59	35.34	42.41	2.52
2	3.28	363.69 (480.73)	63.53	158.85	1201.94	35.34	42.41	2.50
3	6.20	536.41 (544.79)	63.53	139.29	1194.36	35.34	42.41	2.19
4	9.12	172.53 (340.29)	63.53	229.51	1229.29	35.34	42.41	3.61
5	11.93	-684.89 (-684.89)	63.53	131.06	-1412.77	35.34	42.41	2.06

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	330.53	0.00	646.14	3599.77	1.955
2	3.28	0.00	151.20	377.27	0.00	0.00	2.495
3	6.20	0.00	-32.77	377.27	0.00	0.00	11.513
4	9.12	0.00	-216.74	377.27	0.00	0.00	1.741
5	11.93	7.07	-393.88	0.00	646.14	3599.77	1.640

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-896.62 (-896.62)	468.53	800.81	-1532.49	35.34	35.34	1.71
2	3.44	-309.32 (-375.00)	399.53	2264.28	-2125.27	35.34	35.34	5.67
3	6.40	-309.78 (-361.82)	330.53	1751.90	-1917.73	35.34	35.34	5.30

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	338.92	0.00	644.41	3892.60	1.901
2	3.44	0.00	80.19	436.24	0.00	0.00	5.440
3	6.40	0.00	-63.53	426.32	0.00	0.00	6.710

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-334.75 (-361.19)	531.88	3858.47	-2620.20	35.34	35.34	7.25
2	3.44	-496.67 (-548.70)	462.88	1548.18	-1835.21	35.34	35.34	3.34
3	6.40	-684.89 (-684.89)	393.88	905.80	-1575.02	35.34	35.34	2.30

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	32.28	455.25	0.00	0.00	14.102
2	3.44	0.00	63.53	445.34	0.00	0.00	7.009
3	6.40	0.00	63.53	435.43	0.00	0.00	6.853

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	475.23 (1016.28)	177.20	270.82	1553.16	42.41	35.34	1.53
2	3.33	-693.44 (-846.22)	177.20	331.09	-1581.11	42.41	42.41	1.87
3	6.20	-810.62 (-858.50)	177.20	272.59	-1320.63	42.41	35.34	1.54
4	9.04	-235.51 (-500.04)	177.20	501.20	-1414.31	42.41	35.34	2.83
5	11.93	1082.48 (1082.48)	177.20	253.10	1546.13	42.41	35.34	1.43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-660.62	0.00	1288.83	3831.98	1.951
2	3.33	0.00	-186.54	404.29	0.00	0.00	2.167
3	6.20	0.00	92.75	404.29	0.00	0.00	4.359
4	9.04	0.00	322.98	404.29	0.00	0.00	1.252
5	11.93	14.14	601.35	0.00	1288.83	3831.98	2.143

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-821.33 (-821.33)	64.19	109.78	-1404.80	35.34	42.41	1.71
2	3.28	240.44 (446.83)	64.19	173.47	1207.59	35.34	42.41	2.70
3	6.20	680.67 (688.36)	64.19	110.32	1183.15	35.34	42.41	1.72
4	9.12	445.87 (597.74)	64.19	127.77	1189.91	35.34	42.41	1.99
5	11.93	-419.25 (-749.49)	64.19	120.65	-1408.87	35.34	42.41	1.88

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	489.50	0.00	646.14	3599.91	1.320
2	3.28	0.00	266.66	377.36	0.00	0.00	1.415
3	6.20	0.00	35.22	377.36	0.00	0.00	10.715
4	9.12	0.00	-196.22	377.36	0.00	0.00	1.923
5	11.93	7.07	-426.67	0.00	646.14	3599.91	1.514

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-475.23 (-494.52)	668.90	3368.51	-2490.36	35.34	35.34	5.04
2	3.44	-631.18 (-683.75)	579.20	1557.94	-1839.17	35.34	35.34	2.69
3	6.40	-821.33 (-821.33)	489.50	949.15	-1592.57	35.34	35.34	1.94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	0.00	-23.56	474.94	0.00	0.00	20.160
2	3.44	0.00	-64.19	462.05	0.00	0.00	7.199
3	6.40	0.00	-64.19	449.16	0.00	0.00	6.998

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1082.48 (-1082.48)	606.07	874.82	-1562.47	35.34	35.34	1.44
2	3.44	-429.40 (-503.14)	516.37	2122.02	-2067.64	35.34	35.34	4.11
3	6.40	-419.25 (-471.82)	426.67	1724.03	-1906.44	35.34	35.34	4.04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	-378.63	0.00	644.41	3921.22	1.702

2	3.44	0.00	-90.03	453.03	0.00	0.00	5.032
3	6.40	0.00	64.19	440.14	0.00	0.00	6.857

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	340.01 (769.70)	152.48	310.84	1569.06	42.41	35.34	2.04
2	3.33	-573.01 (-686.30)	152.48	353.29	-1590.10	42.41	42.41	2.32
3	6.20	-635.76 (-686.30)	152.48	295.51	-1330.02	42.41	35.34	1.94
4	9.04	-152.12 (-367.59)	152.48	604.18	-1456.50	42.41	35.34	3.96
5	11.93	896.07 (896.07)	152.48	263.83	1550.39	42.41	35.34	1.73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-524.65	0.00	1288.83	3826.83	2.457
2	3.33	0.00	-138.91	400.74	0.00	0.00	2.885
3	6.20	0.00	84.64	400.74	0.00	0.00	4.734
4	9.04	0.00	263.09	400.74	0.00	0.00	1.523
5	11.93	14.14	469.88	0.00	1288.83	3826.83	2.743

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-681.64 (-681.64)	62.10	128.62	-1411.86	35.34	42.41	2.07
2	3.28	174.53 (341.95)	62.10	222.77	1226.67	35.34	42.41	3.59
3	6.20	537.11 (545.23)	62.10	135.88	1193.04	35.34	42.41	2.19
4	9.12	363.09 (480.47)	62.10	155.16	1200.51	35.34	42.41	2.50
5	11.93	-312.50 (-572.00)	62.10	154.32	-1421.50	35.34	42.41	2.49

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	393.44	0.00	646.14	3599.47	1.642
2	3.28	0.00	216.30	377.06	0.00	0.00	1.743
3	6.20	0.00	32.32	377.06	0.00	0.00	11.665
4	9.12	0.00	-151.65	377.06	0.00	0.00	2.486
5	11.93	7.07	-335.27	0.00	646.14	3599.47	1.927

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-340.01 (-365.28)	531.44	3784.16	-2600.99	35.34	35.34	7.12
2	3.44	-497.68 (-548.53)	462.44	1546.64	-1834.59	35.34	35.34	3.34
3	6.40	-681.64 (-681.64)	393.44	910.09	-1576.76	35.34	35.34	2.31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-30.85	455.19	0.00	0.00	14.757
2	3.44	0.00	-62.10	445.28	0.00	0.00	7.171
3	6.40	0.00	-62.10	435.36	0.00	0.00	7.011

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-896.07 (-896.07)	473.27	811.75	-1536.92	35.34	35.34	1.72
2	3.44	-313.35 (-378.58)	404.27	2273.46	-2128.98	35.34	35.34	5.62
3	6.40	-312.50 (-363.36)	335.27	1779.96	-1929.09	35.34	35.34	5.31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-336.38	0.00	644.41	3893.59	1.916
2	3.44	0.00	-79.64	436.92	0.00	0.00	5.486
3	6.40	0.00	62.10	427.00	0.00	0.00	6.876

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1045.32 (1045.32)	142.90	208.96	1528.59	42.41	35.34	1.46
2	3.33	130.49 (358.57)	160.82	793.02	1768.14	42.41	42.41	4.93
3	6.20	-509.32 (-635.82)	178.87	384.41	-1366.45	42.41	35.34	2.15
4	9.04	-686.89 (-702.66)	196.74	382.37	-1365.61	42.41	35.34	1.94
5	11.93	23.30 (411.03)	214.85	953.62	1824.41	42.41	35.34	4.44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-348.06	0.00	1288.83	3824.84	3.703
2	3.33	0.00	-278.49	425.68	0.00	0.00	1.529
3	6.20	0.00	-154.46	404.53	0.00	0.00	2.619
4	9.04	0.00	60.90	407.10	0.00	0.00	6.685
5	11.93	14.14	473.42	0.00	1288.83	3839.81	2.722

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	29.73 (178.01)	40.46	284.25	1250.47	35.34	42.41	7.02
2	3.28	384.89 (429.17)	57.18	160.22	1202.46	35.34	42.41	2.80
3	6.20	377.60 (429.17)	74.55	212.37	1222.65	35.34	42.41	2.85
4	9.12	-12.86 (-167.32)	91.91	943.32	-1717.33	35.34	42.41	10.26
5	11.93	-750.90 (-750.90)	108.63	208.58	-1441.84	35.34	42.41	1.92

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	191.58	0.00	646.14	3594.98	3.373
2	3.28	0.00	63.19	376.36	0.00	0.00	5.956
3	6.20	0.00	-68.19	378.85	0.00	0.00	5.556
4	9.12	0.00	-199.56	404.40	0.00	0.00	2.026
5	11.93	7.07	-326.05	0.00	646.14	3609.13	1.982

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1045.32 (-1045.32)	348.19	465.19	-1396.55	35.34	35.34	1.34
2	3.44	-132.50 (-267.30)	269.89	2063.90	-2044.10	35.34	35.34	7.65
3	6.40	29.73 (44.15)	191.58	11964.67	2757.13	35.34	35.34	62.45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	473.02	0.00	644.41	3867.56	1.362
2	3.44	0.00	164.59	417.61	0.00	0.00	2.537
3	6.40	0.00	-40.46	406.36	0.00	0.00	10.042

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-23.30 (-117.16)	482.67	11633.35	-2823.94	35.34	35.34	24.10
2	3.44	-401.52 (-505.74)	404.36	1428.61	-1786.78	35.34	35.34	3.53
3	6.40	-750.90 (-750.90)	326.05	636.53	-1465.95	35.34	35.34	1.95

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	114.61	448.18	0.00	0.00	3.911
2	3.44	0.00	127.24	436.93	0.00	0.00	3.434
3	6.40	0.00	108.63	425.68	0.00	0.00	3.919

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	913.80 (913.80)	123.69	206.80	1527.73	42.41	35.34	1.67
2	3.33	156.91 (354.11)	141.62	690.54	1726.65	42.41	42.41	4.88
3	6.20	-415.10 (-534.50)	159.67	411.51	-1377.55	42.41	35.34	2.58
4	9.04	-608.60 (-614.94)	177.54	395.86	-1371.14	42.41	35.34	2.23
5	11.93	-33.89 (-360.67)	195.64	843.19	-1554.45	42.41	35.34	4.31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-281.39	0.00	1288.83	3820.84	4.580
2	3.33	0.00	-240.77	422.92	0.00	0.00	1.757
3	6.20	0.00	-145.78	401.77	0.00	0.00	2.756
4	9.04	0.00	37.19	404.34	0.00	0.00	10.873
5	11.93	14.14	399.00	0.00	1288.83	3835.82	3.230

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	47.25 (172.64)	38.46	278.04	1248.07	35.34	42.41	7.23
2	3.28	342.82 (375.11)	55.18	177.88	1209.30	35.34	42.41	3.22
3	6.20	323.34 (372.63)	72.54	240.10	1233.39	35.34	42.41	3.31
4	9.12	-28.67 (-166.20)	89.90	925.29	-1710.57	35.34	42.41	10.29
5	11.93	-681.83 (-681.83)	106.62	226.52	-1448.57	35.34	42.41	2.12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	162.00	0.00	646.14	3594.56	3.989
2	3.28	0.00	50.33	376.07	0.00	0.00	7.473
3	6.20	0.00	-63.68	378.56	0.00	0.00	5.944
4	9.12	0.00	-177.69	404.12	0.00	0.00	2.274
5	11.93	7.07	-287.47	0.00	646.14	3608.71	2.248

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-913.80 (-913.80)	281.39	425.03	-1380.28	35.34	35.34	1.51
2	3.44	-89.45 (-208.49)	221.69	2256.48	-2122.11	35.34	35.34	10.18
3	6.40	47.25 (62.05)	162.00	8489.00	3251.62	35.34	35.34	52.40

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	432.54	0.00	644.41	3853.66	1.490
2	3.44	0.00	145.36	410.69	0.00	0.00	2.825
3	6.40	0.00	-38.46	402.11	0.00	0.00	10.455

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	33.89 (33.89)	406.85	16173.35	1347.27	35.34	35.34	39.75
2	3.44	-338.39 (-440.96)	347.16	1396.44	-1773.75	35.34	35.34	4.02
3	6.40	-681.83 (-681.83)	287.47	614.26	-1456.93	35.34	35.34	2.14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	112.60	437.29	0.00	0.00	3.884
2	3.44	0.00	125.24	428.71	0.00	0.00	3.423
3	6.40	0.00	106.62	420.14	0.00	0.00	3.940

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	913.80 (913.80)	123.69	206.80	1527.73	42.41	35.34	1.67
2	3.33	156.91 (354.11)	141.62	690.54	1726.65	42.41	42.41	4.88
3	6.20	-415.10 (-534.50)	159.67	411.51	-1377.55	42.41	35.34	2.58
4	9.04	-608.60 (-614.94)	177.54	395.86	-1371.14	42.41	35.34	2.23
5	11.93	-33.89 (-360.67)	195.64	843.19	-1554.45	42.41	35.34	4.31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-281.39	0.00	1288.83	3820.84	4.580
2	3.33	0.00	-240.77	422.92	0.00	0.00	1.757
3	6.20	0.00	-145.78	401.77	0.00	0.00	2.756
4	9.04	0.00	37.19	404.34	0.00	0.00	10.873
5	11.93	14.14	399.00	0.00	1288.83	3835.82	3.230

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	47.25 (172.64)	38.46	278.04	1248.07	35.34	42.41	7.23
2	3.28	342.82 (375.11)	55.18	177.88	1209.30	35.34	42.41	3.22
3	6.20	323.34 (372.63)	72.54	240.10	1233.39	35.34	42.41	3.31
4	9.12	-28.67 (-166.20)	89.90	925.29	-1710.57	35.34	42.41	10.29
5	11.93	-681.83 (-681.83)	106.62	226.52	-1448.57	35.34	42.41	2.12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	162.00	0.00	646.14	3594.56	3.989
2	3.28	0.00	50.33	376.07	0.00	0.00	7.473
3	6.20	0.00	-63.68	378.56	0.00	0.00	5.944
4	9.12	0.00	-177.69	404.12	0.00	0.00	2.274
5	11.93	7.07	-287.47	0.00	646.14	3608.71	2.248

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-913.80 (-913.80)	281.39	425.03	-1380.28	35.34	35.34	1.51
2	3.44	-89.45 (-208.49)	221.69	2256.48	-2122.11	35.34	35.34	10.18
3	6.40	47.25 (62.05)	162.00	8489.00	3251.62	35.34	35.34	52.40

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	432.54	0.00	644.41	3853.66	1.490
2	3.44	0.00	145.36	410.69	0.00	0.00	2.825
3	6.40	0.00	-38.46	402.11	0.00	0.00	10.455

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	33.89 (33.89)	406.85	16173.35	1347.27	35.34	35.34	39.75
2	3.44	-338.39 (-440.96)	347.16	1396.44	-1773.75	35.34	35.34	4.02
3	6.40	-681.83 (-681.83)	287.47	614.26	-1456.93	35.34	35.34	2.14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	112.60	437.29	0.00	0.00	3.884
2	3.44	0.00	125.24	428.71	0.00	0.00	3.423
3	6.40	0.00	106.62	420.14	0.00	0.00	3.940

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1045.32 (1045.32)	142.90	208.96	1528.59	42.41	35.34	1.46
2	3.33	130.49 (358.57)	160.82	793.02	1768.14	42.41	42.41	4.93
3	6.20	-509.32 (-635.82)	178.87	384.41	-1366.45	42.41	35.34	2.15
4	9.04	-686.89 (-702.66)	196.74	382.37	-1365.61	42.41	35.34	1.94
5	11.93	23.30 (411.03)	214.85	953.62	1824.41	42.41	35.34	4.44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-348.06	0.00	1288.83	3824.84	3.703
2	3.33	0.00	-278.49	425.68	0.00	0.00	1.529
3	6.20	0.00	-154.46	404.53	0.00	0.00	2.619
4	9.04	0.00	60.90	407.10	0.00	0.00	6.685
5	11.93	14.14	473.42	0.00	1288.83	3839.81	2.722

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	29.73 (178.01)	40.46	284.25	1250.47	35.34	42.41	7.02
2	3.28	384.89 (429.17)	57.18	160.22	1202.46	35.34	42.41	2.80
3	6.20	377.60 (429.17)	74.55	212.37	1222.65	35.34	42.41	2.85
4	9.12	-12.86 (-167.32)	91.91	943.32	-1717.33	35.34	42.41	10.26
5	11.93	-750.90 (-750.90)	108.63	208.58	-1441.84	35.34	42.41	1.92

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	191.58	0.00	646.14	3594.98	3.373
2	3.28	0.00	63.19	376.36	0.00	0.00	5.956
3	6.20	0.00	-68.19	378.85	0.00	0.00	5.556
4	9.12	0.00	-199.56	404.40	0.00	0.00	2.026
5	11.93	7.07	-326.05	0.00	646.14	3609.13	1.982

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1045.32 (-1045.32)	348.19	465.19	-1396.55	35.34	35.34	1.34
2	3.44	-132.50 (-267.30)	269.89	2063.90	-2044.10	35.34	35.34	7.65
3	6.40	29.73 (44.15)	191.58	11964.67	2757.13	35.34	35.34	62.45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	473.02	0.00	644.41	3867.56	1.362
2	3.44	0.00	164.59	417.61	0.00	0.00	2.537
3	6.40	0.00	-40.46	406.36	0.00	0.00	10.042

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-23.30 (-117.16)	482.67	11633.35	-2823.94	35.34	35.34	24.10
2	3.44	-401.52 (-505.74)	404.36	1428.61	-1786.78	35.34	35.34	3.53
3	6.40	-750.90 (-750.90)	326.05	636.53	-1465.95	35.34	35.34	1.95

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	114.61	448.18	0.00	0.00	3.911
2	3.44	0.00	127.24	436.93	0.00	0.00	3.434
3	6.40	0.00	108.63	425.68	0.00	0.00	3.919

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1172.09 (1172.09)	141.70	183.58	1518.51	42.41	35.34	1.30
2	3.33	53.68 (316.89)	159.62	915.64	1817.79	42.41	42.41	5.74
3	6.20	-651.33 (-780.24)	177.67	303.62	-1333.34	42.41	35.34	1.71
4	9.04	-783.34 (-822.06)	195.54	318.63	-1339.49	42.41	35.34	1.63
5	11.93	126.68 (600.15)	213.65	599.37	1683.69	42.41	35.34	2.81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-450.17	0.00	1288.83	3824.59	2.863

2	3.33	0.00	-321.38	425.50	0.00	0.00		1.324
3	6.20	0.00	-157.40	404.36	0.00	0.00		2.569
4	9.04	0.00	99.94	406.93	0.00	0.00		4.072
5	11.93	14.14	578.10	0.00	1288.83	3839.56		2.229

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-104.16 (-332.26)	48.47	210.44	-1442.54	35.34	42.41	4.34
2	3.28	468.55 (557.56)	65.19	139.66	1194.51	35.34	42.41	2.14
3	6.20	534.66 (572.85)	82.55	174.05	1207.82	35.34	42.41	2.11
4	9.12	62.18 (259.03)	99.91	517.11	1340.60	35.34	42.41	5.18
5	11.93	-901.72 (-901.72)	116.63	185.37	-1433.14	35.34	42.41	1.59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	294.70	0.00	646.14	3596.64	2.193
2	3.28	0.00	115.00	377.51	0.00	0.00	3.283
3	6.20	0.00	-69.66	379.99	0.00	0.00	5.455
4	9.12	0.00	-254.33	382.48	0.00	0.00	1.504
5	11.93	7.07	-432.13	0.00	646.14	3610.79	1.495

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1172.09 (-1172.09)	451.32	551.15	-1431.37	35.34	35.34	1.22
2	3.44	-252.75 (-386.57)	373.01	1913.70	-1983.26	35.34	35.34	5.13
3	6.40	-104.16 (-143.86)	294.70	6377.49	-3113.20	35.34	35.34	21.64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	478.62	0.00	644.41	3889.02	1.346
2	3.44	0.00	163.39	432.43	0.00	0.00	2.647
3	6.40	0.00	-48.47	421.18	0.00	0.00	8.689

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-126.68 (-227.10)	588.74	8430.23	-3251.86	35.34	35.34	14.32
2	3.44	-528.62 (-639.39)	510.44	1425.37	-1785.47	35.34	35.34	2.79
3	6.40	-901.72 (-901.72)	432.13	718.42	-1499.12	35.34	35.34	1.66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	122.61	463.42	0.00	0.00	3.780
2	3.44	0.00	135.25	452.17	0.00	0.00	3.343
3	6.40	0.00	116.63	440.92	0.00	0.00	3.780

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1044.81 (1044.81)	123.07	178.64	1516.54	42.41	35.34	1.45
2	3.33	73.19 (306.69)	140.99	817.39	1778.01	42.41	42.41	5.80
3	6.20	-562.43 (-682.56)	159.04	311.43	-1336.54	42.41	35.34	1.96
4	9.04	-703.56 (-730.28)	176.92	325.15	-1342.16	42.41	35.34	1.84
5	11.93	74.68 (487.05)	195.02	688.30	1719.01	42.41	35.34	3.53

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-384.30	0.00	1288.83	3820.71	3.354
2	3.33	0.00	-285.10	422.83	0.00	0.00	1.483
3	6.20	0.00	-146.68	401.68	0.00	0.00	2.738
4	9.04	0.00	78.52	404.25	0.00	0.00	5.148
5	11.93	14.14	503.50	0.00	1288.83	3835.69	2.560

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-87.46 (-292.86)	45.24	223.58	-1447.47	35.34	42.41	4.94
2	3.28	426.37 (505.62)	61.96	146.70	1197.23	35.34	42.41	2.37
3	6.20	481.03 (517.72)	79.32	185.74	1212.34	35.34	42.41	2.34
4	9.12	47.74 (227.47)	96.68	580.17	1365.01	35.34	42.41	6.00
5	11.93	-830.56 (-830.56)	113.40	196.23	-1437.21	35.34	42.41	1.73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	265.38	0.00	646.14	3595.97	2.435
2	3.28	0.00	102.39	377.04	0.00	0.00	3.682
3	6.20	0.00	-64.91	379.53	0.00	0.00	5.847
4	9.12	0.00	-232.21	382.02	0.00	0.00	1.645
5	11.93	7.07	-393.29	0.00	646.14	3610.12	1.643

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1044.81 (-1044.81)	384.76	522.90	-1419.92	35.34	35.34	1.36
2	3.44	-213.19 (-331.73)	325.07	1963.04	-2003.25	35.34	35.34	6.04
3	6.40	-87.46 (-124.51)	265.38	6737.38	-3161.14	35.34	35.34	25.39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	438.06	0.00	644.41	3875.17	1.471
2	3.44	0.00	144.73	425.54	0.00	0.00	2.940
3	6.40	0.00	-45.24	416.96	0.00	0.00	9.217

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-74.68 (-172.45)	512.68	9484.21	-3190.31	35.34	35.34	18.50
2	3.44	-467.05 (-575.16)	452.98	1397.20	-1774.06	35.34	35.34	3.08
3	6.40	-830.56 (-830.56)	393.29	707.84	-1494.83	35.34	35.34	1.80

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	119.38	452.49	0.00	0.00	3.790

2	3.44	0.00	132.01	443.92	0.00	0.00	3.363
3	6.40	0.00	113.40	435.34	0.00	0.00	3.839

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1044.81 (1044.81)	123.07	178.64	1516.54	42.41	35.34	1.45
2	3.33	73.19 (306.69)	140.99	817.39	1778.01	42.41	42.41	5.80
3	6.20	-562.43 (-682.56)	159.04	311.43	-1336.54	42.41	35.34	1.96
4	9.04	-703.56 (-730.28)	176.92	325.15	-1342.16	42.41	35.34	1.84
5	11.93	74.68 (487.05)	195.02	688.30	1719.01	42.41	35.34	3.53

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-384.30	0.00	1288.83	3820.71	3.354
2	3.33	0.00	-285.10	422.83	0.00	0.00	1.483
3	6.20	0.00	-146.68	401.68	0.00	0.00	2.738
4	9.04	0.00	78.52	404.25	0.00	0.00	5.148
5	11.93	14.14	503.50	0.00	1288.83	3835.69	2.560

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-87.46 (-292.86)	45.24	223.58	-1447.47	35.34	42.41	4.94
2	3.28	426.37 (505.62)	61.96	146.70	1197.23	35.34	42.41	2.37
3	6.20	481.03 (517.72)	79.32	185.74	1212.34	35.34	42.41	2.34
4	9.12	47.74 (227.47)	96.68	580.17	1365.01	35.34	42.41	6.00
5	11.93	-830.56 (-830.56)	113.40	196.23	-1437.21	35.34	42.41	1.73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	265.38	0.00	646.14	3595.97	2.435
2	3.28	0.00	102.39	377.04	0.00	0.00	3.682
3	6.20	0.00	-64.91	379.53	0.00	0.00	5.847
4	9.12	0.00	-232.21	382.02	0.00	0.00	1.645
5	11.93	7.07	-393.29	0.00	646.14	3610.12	1.643

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1044.81 (-1044.81)	384.76	522.90	-1419.92	35.34	35.34	1.36
2	3.44	-213.19 (-331.73)	325.07	1963.04	-2003.25	35.34	35.34	6.04
3	6.40	-87.46 (-124.51)	265.38	6737.38	-3161.14	35.34	35.34	25.39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	438.06	0.00	644.41	3875.17	1.471
2	3.44	0.00	144.73	425.54	0.00	0.00	2.940
3	6.40	0.00	-45.24	416.96	0.00	0.00	9.217

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-74.68 (-172.45)	512.68	9484.21	-3190.31	35.34	35.34	18.50
2	3.44	-467.05 (-575.16)	452.98	1397.20	-1774.06	35.34	35.34	3.08
3	6.40	-830.56 (-830.56)	393.29	707.84	-1494.83	35.34	35.34	1.80

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	0.00	119.38	452.49	0.00	0.00	3.790
2	3.44	0.00	132.01	443.92	0.00	0.00	3.363
3	6.40	0.00	113.40	435.34	0.00	0.00	3.839

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1172.09 (1172.09)	141.70	183.58	1518.51	42.41	35.34	1.30
2	3.33	53.68 (316.89)	159.62	915.64	1817.79	42.41	42.41	5.74
3	6.20	-651.33 (-780.24)	177.67	303.62	-1333.34	42.41	35.34	1.71
4	9.04	-783.34 (-822.06)	195.54	318.63	-1339.49	42.41	35.34	1.63
5	11.93	126.68 (600.15)	213.65	599.37	1683.69	42.41	35.34	2.81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-450.17	0.00	1288.83	3824.59	2.863
2	3.33	0.00	-321.38	425.50	0.00	0.00	1.324
3	6.20	0.00	-157.40	404.36	0.00	0.00	2.569
4	9.04	0.00	99.94	406.93	0.00	0.00	4.072
5	11.93	14.14	578.10	0.00	1288.83	3839.56	2.229

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-104.16 (-332.26)	48.47	210.44	-1442.54	35.34	42.41	4.34
2	3.28	468.55 (557.56)	65.19	139.66	1194.51	35.34	42.41	2.14
3	6.20	534.66 (572.85)	82.55	174.05	1207.82	35.34	42.41	2.11
4	9.12	62.18 (259.03)	99.91	517.11	1340.60	35.34	42.41	5.18
5	11.93	-901.72 (-901.72)	116.63	185.37	-1433.14	35.34	42.41	1.59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	294.70	0.00	646.14	3596.64	2.193
2	3.28	0.00	115.00	377.51	0.00	0.00	3.283
3	6.20	0.00	-69.66	379.99	0.00	0.00	5.455
4	9.12	0.00	-254.33	382.48	0.00	0.00	1.504
5	11.93	7.07	-432.13	0.00	646.14	3610.79	1.495

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1172.09 (-1172.09)	451.32	551.15	-1431.37	35.34	35.34	1.22
2	3.44	-252.75 (-386.57)	373.01	1913.70	-1983.26	35.34	35.34	5.13
3	6.40	-104.16 (-143.86)	294.70	6377.49	-3113.20	35.34	35.34	21.64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	478.62	0.00	644.41	3889.02	1.346
2	3.44	0.00	163.39	432.43	0.00	0.00	2.647
3	6.40	0.00	-48.47	421.18	0.00	0.00	8.689

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-126.68 (-227.10)	588.74	8430.23	-3251.86	35.34	35.34	14.32
2	3.44	-528.62 (-639.39)	510.44	1425.37	-1785.47	35.34	35.34	2.79
3	6.40	-901.72 (-901.72)	432.13	718.42	-1499.12	35.34	35.34	1.66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	122.61	463.42	0.00	0.00	3.780
2	3.44	0.00	135.25	452.17	0.00	0.00	3.343
3	6.40	0.00	116.63	440.92	0.00	0.00	3.780

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-31.26 (-358.99)	196.30	851.95	-1558.04	42.41	35.34	4.34
2	3.33	-607.26 (-615.10)	178.38	475.46	-1639.56	42.41	42.41	2.67
3	6.20	-418.56 (-539.87)	160.33	408.76	-1376.43	42.41	35.34	2.55
4	9.04	146.09 (344.82)	142.45	714.44	1729.40	42.41	35.34	5.02
5	11.93	918.03 (918.03)	124.35	206.95	1527.79	42.41	35.34	1.66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-400.16	0.00	1288.83	3835.95	3.221
2	3.33	0.00	-33.11	404.46	0.00	0.00	12.216
3	6.20	0.00	148.11	401.87	0.00	0.00	2.713
4	9.04	0.00	242.65	423.04	0.00	0.00	1.743
5	11.93	14.14	285.12	0.00	1288.83	3820.98	4.520

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-681.36 (-681.36)	106.10	225.50	-1448.19	35.34	42.41	2.13
2	3.28	-28.21 (-165.74)	89.38	921.74	-1709.24	35.34	42.41	10.31
3	6.20	323.79 (373.08)	72.02	237.92	1232.54	35.34	42.41	3.30
4	9.12	343.26 (375.55)	54.65	175.87	1208.52	35.34	42.41	3.22
5	11.93	46.92 (175.20)	37.94	269.52	1244.77	35.34	42.41	7.10

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	287.46	0.00	646.14	3608.61	2.248
2	3.28	0.00	177.69	404.04	0.00	0.00	2.274
3	6.20	0.00	63.68	378.48	0.00	0.00	5.944
4	9.12	0.00	-50.33	376.00	0.00	0.00	7.471
5	11.93	7.07	-165.74	0.00	646.14	3594.46	3.899

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	31.26 (31.26)	406.85	16239.28	1247.55	35.34	35.34	39.91
2	3.44	-339.47 (-441.61)	347.16	1393.39	-1772.51	35.34	35.34	4.01
3	6.40	-681.36 (-681.36)	287.46	614.76	-1457.13	35.34	35.34	2.14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	0.00	-112.08	437.29	0.00	0.00	3.902
2	3.44	0.00	-124.71	428.71	0.00	0.00	3.438
3	6.40	0.00	-106.10	420.14	0.00	0.00	3.960

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-918.03 (-918.03)	285.12	429.22	-1381.98	35.34	35.34	1.51
2	3.44	-91.52 (-211.11)	225.43	2273.38	-2128.95	35.34	35.34	10.08
3	6.40	46.92 (61.31)	165.74	8786.28	3250.41	35.34	35.34	53.01

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	-433.33	0.00	644.41	3854.44	1.487
2	3.44	0.00	-146.01	411.22	0.00	0.00	2.816
3	6.40	0.00	37.94	402.65	0.00	0.00	10.614

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	25.02 (413.87)	215.32	947.99	1822.18	42.41	35.34	4.40
2	3.33	-685.05 (-702.98)	197.40	458.45	-1632.67	42.41	42.41	2.32
3	6.20	-511.60 (-641.58)	179.34	381.66	-1365.32	42.41	35.34	2.13
4	9.04	119.84 (350.25)	161.47	815.85	1769.68	42.41	35.34	5.05
5	11.93	1048.43 (1048.43)	143.37	209.03	1528.62	42.41	35.34	1.46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-474.79	0.00	1288.83	3839.91	2.714
2	3.33	0.00	-54.75	407.19	0.00	0.00	7.437
3	6.20	0.00	158.71	404.60	0.00	0.00	2.549
4	9.04	0.00	281.33	425.77	0.00	0.00	1.513
5	11.93	14.14	351.69	0.00	1288.83	3824.94	3.665

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-750.69 (-750.69)	108.30	207.98	-1441.62	35.34	42.41	1.92
2	3.28	-12.59 (-167.06)	91.58	940.94	-1716.43	35.34	42.41	10.27
3	6.20	377.93 (429.53)	74.22	211.18	1222.19	35.34	42.41	2.85
4	9.12	385.28 (429.53)	56.86	159.11	1202.04	35.34	42.41	2.80
5	11.93	29.42 (180.58)	40.14	277.36	1247.80	35.34	42.41	6.91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	326.07	0.00	646.14	3609.06	1.982
2	3.28	0.00	199.58	404.36	0.00	0.00	2.026
3	6.20	0.00	68.21	378.80	0.00	0.00	5.554
4	9.12	0.00	-63.17	376.31	0.00	0.00	5.958
5	11.93	7.07	-195.29	0.00	646.14	3594.91	3.309

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-25.02 (-118.61)	482.69	11555.66	-2839.60	35.34	35.34	23.94
2	3.44	-402.27 (-506.22)	404.38	1426.71	-1786.01	35.34	35.34	3.53
3	6.40	-750.69 (-750.69)	326.07	636.80	-1466.06	35.34	35.34	1.95

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-114.28	448.19	0.00	0.00	3.922
2	3.44	0.00	-126.92	436.93	0.00	0.00	3.443
3	6.40	0.00	-108.30	425.68	0.00	0.00	3.931

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1048.43 (-1048.43)	351.91	469.32	-1398.22	35.34	35.34	1.33
2	3.44	-133.99 (-269.18)	273.60	2087.36	-2053.61	35.34	35.34	7.63
3	6.40	29.42 (43.60)	195.29	12166.64	2716.41	35.34	35.34	62.30

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-473.64	0.00	644.41	3868.33	1.361
2	3.44	0.00	-165.07	418.14	0.00	0.00	2.533
3	6.40	0.00	40.14	406.89	0.00	0.00	10.137

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	25.02 (413.87)	215.32	947.99	1822.18	42.41	35.34	4.40
2	3.33	-685.05 (-702.98)	197.40	458.45	-1632.67	42.41	42.41	2.32
3	6.20	-511.60 (-641.58)	179.34	381.66	-1365.32	42.41	35.34	2.13
4	9.04	119.84 (350.25)	161.47	815.85	1769.68	42.41	35.34	5.05
5	11.93	1048.43 (1048.43)	143.37	209.03	1528.62	42.41	35.34	1.46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-474.79	0.00	1288.83	3839.91	2.714
2	3.33	0.00	-54.75	407.19	0.00	0.00	7.437
3	6.20	0.00	158.71	404.60	0.00	0.00	2.549
4	9.04	0.00	281.33	425.77	0.00	0.00	1.513
5	11.93	14.14	351.69	0.00	1288.83	3824.94	3.665

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-750.69 (-750.69)	108.30	207.98	-1441.62	35.34	42.41	1.92
2	3.28	-12.59 (-167.06)	91.58	940.94	-1716.43	35.34	42.41	10.27
3	6.20	377.93 (429.53)	74.22	211.18	1222.19	35.34	42.41	2.85
4	9.12	385.28 (429.53)	56.86	159.11	1202.04	35.34	42.41	2.80
5	11.93	29.42 (180.58)	40.14	277.36	1247.80	35.34	42.41	6.91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	326.07	0.00	646.14	3609.06	1.982
2	3.28	0.00	199.58	404.36	0.00	0.00	2.026
3	6.20	0.00	68.21	378.80	0.00	0.00	5.554
4	9.12	0.00	-63.17	376.31	0.00	0.00	5.958
5	11.93	7.07	-195.29	0.00	646.14	3594.91	3.309

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-25.02 (-118.61)	482.69	11555.66	-2839.60	35.34	35.34	23.94
2	3.44	-402.27 (-506.22)	404.38	1426.71	-1786.01	35.34	35.34	3.53
3	6.40	-750.69 (-750.69)	326.07	636.80	-1466.06	35.34	35.34	1.95

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-114.28	448.19	0.00	0.00	3.922
2	3.44	0.00	-126.92	436.93	0.00	0.00	3.443
3	6.40	0.00	-108.30	425.68	0.00	0.00	3.931

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1048.43 (-1048.43)	351.91	469.32	-1398.22	35.34	35.34	1.33
2	3.44	-133.99 (-269.18)	273.60	2087.36	-2053.61	35.34	35.34	7.63
3	6.40	29.42 (43.60)	195.29	12166.64	2716.41	35.34	35.34	62.30

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-473.64	0.00	644.41	3868.33	1.361
2	3.44	0.00	-165.07	418.14	0.00	0.00	2.533
3	6.40	0.00	40.14	406.89	0.00	0.00	10.137

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-31.26 (-358.99)	196.30	851.95	-1558.04	42.41	35.34	4.34
2	3.33	-607.26 (-615.10)	178.38	475.46	-1639.56	42.41	42.41	2.67
3	6.20	-418.56 (-539.87)	160.33	408.76	-1376.43	42.41	35.34	2.55
4	9.04	146.09 (344.82)	142.45	714.44	1729.40	42.41	35.34	5.02
5	11.93	918.03 (918.03)	124.35	206.95	1527.79	42.41	35.34	1.66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-400.16	0.00	1288.83	3835.95	3.221

2	3.33	0.00	-33.11	404.46	0.00	0.00		12.216
3	6.20	0.00	148.11	401.87	0.00	0.00		2.713
4	9.04	0.00	242.65	423.04	0.00	0.00		1.743
5	11.93	14.14	285.12	0.00	1288.83	3820.98		4.520

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-681.36 (-681.36)	106.10	225.50	-1448.19	35.34	42.41	2.13
2	3.28	-28.21 (-165.74)	89.38	921.74	-1709.24	35.34	42.41	10.31
3	6.20	323.79 (373.08)	72.02	237.92	1232.54	35.34	42.41	3.30
4	9.12	343.26 (375.55)	54.65	175.87	1208.52	35.34	42.41	3.22
5	11.93	46.92 (175.20)	37.94	269.52	1244.77	35.34	42.41	7.10

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	287.46	0.00	646.14	3608.61	2.248
2	3.28	0.00	177.69	404.04	0.00	0.00	2.274
3	6.20	0.00	63.68	378.48	0.00	0.00	5.944
4	9.12	0.00	-50.33	376.00	0.00	0.00	7.471
5	11.93	7.07	-165.74	0.00	646.14	3594.46	3.899

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	31.26 (31.26)	406.85	16239.28	1247.55	35.34	35.34	39.91
2	3.44	-339.47 (-441.61)	347.16	1393.39	-1772.51	35.34	35.34	4.01
3	6.40	-681.36 (-681.36)	287.46	614.76	-1457.13	35.34	35.34	2.14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-112.08	437.29	0.00	0.00	3.902
2	3.44	0.00	-124.71	428.71	0.00	0.00	3.438
3	6.40	0.00	-106.10	420.14	0.00	0.00	3.960

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-918.03 (-918.03)	285.12	429.22	-1381.98	35.34	35.34	1.51
2	3.44	-91.52 (-211.11)	225.43	2273.38	-2128.95	35.34	35.34	10.08
3	6.40	46.92 (61.31)	165.74	8786.28	3250.41	35.34	35.34	53.01

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-433.33	0.00	644.41	3854.44	1.487
2	3.44	0.00	-146.01	411.22	0.00	0.00	2.816
3	6.40	0.00	37.94	402.65	0.00	0.00	10.614

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	79.67 (492.80)	194.40	676.24	1714.22	42.41	35.34	3.48
2	3.33	-698.64 (-728.93)	176.48	388.42	-1604.32	42.41	42.41	2.20
3	6.20	-565.00 (-687.49)	158.43	307.64	-1334.99	42.41	35.34	1.94
4	9.04	59.11 (294.17)	140.56	852.53	1784.26	42.41	35.34	6.07
5	11.93	1043.82 (1043.82)	122.45	177.88	1516.24	42.41	35.34	1.45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-504.43	0.00	1288.83	3835.56	2.555
2	3.33	0.00	-73.51	404.19	0.00	0.00	5.499
3	6.20	0.00	149.55	401.60	0.00	0.00	2.685
4	9.04	0.00	287.01	422.76	0.00	0.00	1.473
5	11.93	14.14	388.31	0.00	1288.83	3820.59	3.319

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-827.36 (-827.36)	112.02	194.50	-1436.56	35.34	42.41	1.74
2	3.28	49.69 (229.07)	95.30	565.52	1359.34	35.34	42.41	5.93
3	6.20	481.68 (517.85)	77.94	182.26	1211.00	35.34	42.41	2.34
4	9.12	425.72 (505.31)	60.57	143.36	1195.94	35.34	42.41	2.37
5	11.93	-90.12 (-298.76)	43.86	211.83	-1443.06	35.34	42.41	4.83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	392.85	0.00	646.14	3609.83	1.645
2	3.28	0.00	231.76	381.82	0.00	0.00	1.647
3	6.20	0.00	64.46	379.33	0.00	0.00	5.885
4	9.12	0.00	-102.84	376.84	0.00	0.00	3.665
5	11.93	7.07	-269.56	0.00	646.14	3595.69	2.397

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-79.67 (-176.31)	512.23	9335.22	-3213.17	35.34	35.34	18.22
2	3.44	-467.94 (-574.93)	452.54	1396.03	-1773.58	35.34	35.34	3.08
3	6.40	-827.36 (-827.36)	392.85	710.23	-1495.80	35.34	35.34	1.81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	0.00	-118.00	452.43	0.00	0.00	3.834
2	3.44	0.00	-130.63	443.85	0.00	0.00	3.398
3	6.40	0.00	-112.02	435.28	0.00	0.00	3.886

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1043.82 (-1043.82)	388.94	530.18	-1422.87	35.34	35.34	1.36
2	3.44	-216.99 (-335.02)	329.25	1972.55	-2007.10	35.34	35.34	5.99
3	6.40	-90.12 (-126.04)	269.56	6769.73	-3165.45	35.34	35.34	25.11

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	-435.45	0.00	644.41	3876.04	1.480

2	3.44	0.00	-144.11	426.14	0.00	0.00	2.957
3	6.40	0.00	43.86	417.56	0.00	0.00	9.521

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	131.99 (606.36)	212.92	589.91	1679.93	42.41	35.34	2.77
2	3.33	-777.58 (-820.70)	195.00	380.42	-1601.08	42.41	42.41	1.95
3	6.20	-653.93 (-786.33)	176.95	299.68	-1331.73	42.41	35.34	1.69
4	9.04	38.23 (303.98)	159.08	955.03	1824.97	42.41	35.34	6.00
5	11.93	1170.70 (1170.70)	140.98	182.82	1518.21	42.41	35.34	1.30

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-579.20	0.00	1288.83	3839.41	2.225
2	3.33	0.00	-93.37	406.85	0.00	0.00	4.357
3	6.20	0.00	161.66	404.26	0.00	0.00	2.501
4	9.04	0.00	324.49	425.43	0.00	0.00	1.311
5	11.93	14.14	454.10	0.00	1288.83	3824.44	2.838

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-898.23 (-898.23)	115.15	183.64	-1432.49	35.34	42.41	1.59
2	3.28	64.29 (260.76)	98.43	504.15	1335.58	35.34	42.41	5.12
3	6.20	535.34 (572.95)	81.07	170.71	1206.53	35.34	42.41	2.11
4	9.12	467.79 (557.18)	63.70	136.43	1193.26	35.34	42.41	2.14
5	11.93	-107.05 (-338.42)	46.99	199.72	-1438.52	35.34	42.41	4.25

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	431.64	0.00	646.14	3610.48	1.497
2	3.28	0.00	253.83	382.27	0.00	0.00	1.506
3	6.20	0.00	69.17	379.78	0.00	0.00	5.490
4	9.12	0.00	-115.49	377.29	0.00	0.00	3.267
5	11.93	7.07	-298.93	0.00	646.14	3596.33	2.162

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-131.99 (-231.19)	588.25	8275.67	-3252.49	35.34	35.34	14.07
2	3.44	-529.53 (-639.08)	509.94	1424.36	-1785.06	35.34	35.34	2.79
3	6.40	-898.23 (-898.23)	431.64	720.87	-1500.11	35.34	35.34	1.67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-121.13	463.35	0.00	0.00	3.825
2	3.44	0.00	-133.76	452.10	0.00	0.00	3.380
3	6.40	0.00	-115.15	440.85	0.00	0.00	3.829

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1170.70 (-1170.70)	455.54	558.06	-1434.17	35.34	35.34	1.23
2	3.44	-256.77 (-390.00)	377.23	1921.38	-1986.37	35.34	35.34	5.09
3	6.40	-107.05 (-145.54)	298.93	6400.85	-3116.31	35.34	35.34	21.41

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-475.69	0.00	644.41	3889.90	1.355
2	3.44	0.00	-162.67	433.03	0.00	0.00	2.662
3	6.40	0.00	46.99	421.78	0.00	0.00	8.977

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	131.99 (606.36)	212.92	589.91	1679.93	42.41	35.34	2.77
2	3.33	-777.58 (-820.70)	195.00	380.42	-1601.08	42.41	42.41	1.95
3	6.20	-653.93 (-786.33)	176.95	299.68	-1331.73	42.41	35.34	1.69
4	9.04	38.23 (303.98)	159.08	955.03	1824.97	42.41	35.34	6.00
5	11.93	1170.70 (1170.70)	140.98	182.82	1518.21	42.41	35.34	1.30

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-579.20	0.00	1288.83	3839.41	2.225
2	3.33	0.00	-93.37	406.85	0.00	0.00	4.357
3	6.20	0.00	161.66	404.26	0.00	0.00	2.501
4	9.04	0.00	324.49	425.43	0.00	0.00	1.311
5	11.93	14.14	454.10	0.00	1288.83	3824.44	2.838

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-898.23 (-898.23)	115.15	183.64	-1432.49	35.34	42.41	1.59
2	3.28	64.29 (260.76)	98.43	504.15	1335.58	35.34	42.41	5.12
3	6.20	535.34 (572.95)	81.07	170.71	1206.53	35.34	42.41	2.11
4	9.12	467.79 (557.18)	63.70	136.43	1193.26	35.34	42.41	2.14
5	11.93	-107.05 (-338.42)	46.99	199.72	-1438.52	35.34	42.41	4.25

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	431.64	0.00	646.14	3610.48	1.497
2	3.28	0.00	253.83	382.27	0.00	0.00	1.506
3	6.20	0.00	69.17	379.78	0.00	0.00	5.490
4	9.12	0.00	-115.49	377.29	0.00	0.00	3.267
5	11.93	7.07	-298.93	0.00	646.14	3596.33	2.162

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-131.99 (-231.19)	588.25	8275.67	-3252.49	35.34	35.34	14.07
2	3.44	-529.53 (-639.08)	509.94	1424.36	-1785.06	35.34	35.34	2.79
3	6.40	-898.23 (-898.23)	431.64	720.87	-1500.11	35.34	35.34	1.67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-121.13	463.35	0.00	0.00	3.825
2	3.44	0.00	-133.76	452.10	0.00	0.00	3.380
3	6.40	0.00	-115.15	440.85	0.00	0.00	3.829

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1170.70 (-1170.70)	455.54	558.06	-1434.17	35.34	35.34	1.23
2	3.44	-256.77 (-390.00)	377.23	1921.38	-1986.37	35.34	35.34	5.09
3	6.40	-107.05 (-145.54)	298.93	6400.85	-3116.31	35.34	35.34	21.41

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-475.69	0.00	644.41	3889.90	1.355
2	3.44	0.00	-162.67	433.03	0.00	0.00	2.662
3	6.40	0.00	46.99	421.78	0.00	0.00	8.977

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	79.67 (492.80)	194.40	676.24	1714.22	42.41	35.34	3.48
2	3.33	-698.64 (-728.93)	176.48	388.42	-1604.32	42.41	42.41	2.20
3	6.20	-565.00 (-687.49)	158.43	307.64	-1334.99	42.41	35.34	1.94
4	9.04	59.11 (294.17)	140.56	852.53	1784.26	42.41	35.34	6.07
5	11.93	1043.82 (1043.82)	122.45	177.88	1516.24	42.41	35.34	1.45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-504.43	0.00	1288.83	3835.56	2.555
2	3.33	0.00	-73.51	404.19	0.00	0.00	5.499
3	6.20	0.00	149.55	401.60	0.00	0.00	2.685
4	9.04	0.00	287.01	422.76	0.00	0.00	1.473
5	11.93	14.14	388.31	0.00	1288.83	3820.59	3.319

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-827.36 (-827.36)	112.02	194.50	-1436.56	35.34	42.41	1.74
2	3.28	49.69 (229.07)	95.30	565.52	1359.34	35.34	42.41	5.93
3	6.20	481.68 (517.85)	77.94	182.26	1211.00	35.34	42.41	2.34
4	9.12	425.72 (505.31)	60.57	143.36	1195.94	35.34	42.41	2.37
5	11.93	-90.12 (-298.76)	43.86	211.83	-1443.06	35.34	42.41	4.83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	392.85	0.00	646.14	3609.83	1.645
2	3.28	0.00	231.76	381.82	0.00	0.00	1.647
3	6.20	0.00	64.46	379.33	0.00	0.00	5.885
4	9.12	0.00	-102.84	376.84	0.00	0.00	3.665
5	11.93	7.07	-269.56	0.00	646.14	3595.69	2.397

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-79.67 (-176.31)	512.23	9335.22	-3213.17	35.34	35.34	18.22
2	3.44	-467.94 (-574.93)	452.54	1396.03	-1773.58	35.34	35.34	3.08
3	6.40	-827.36 (-827.36)	392.85	710.23	-1495.80	35.34	35.34	1.81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	0.00	-118.00	452.43	0.00	0.00	3.834
2	3.44	0.00	-130.63	443.85	0.00	0.00	3.398
3	6.40	0.00	-112.02	435.28	0.00	0.00	3.886

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1043.82 (-1043.82)	388.94	530.18	-1422.87	35.34	35.34	1.36
2	3.44	-216.99 (-335.02)	329.25	1972.55	-2007.10	35.34	35.34	5.99
3	6.40	-90.12 (-126.04)	269.56	6769.73	-3165.45	35.34	35.34	25.11

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	-435.45	0.00	644.41	3876.04	1.480
2	3.44	0.00	-144.11	426.14	0.00	0.00	2.957
3	6.40	0.00	43.86	417.56	0.00	0.00	9.521

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	1002.15 (1002.15)	16.89	24.53	1455.32	42.41	35.34	1.45
2	3.33	-241.42 (-482.95)	16.89	51.35	-1467.84	42.41	42.41	3.04
3	6.20	-799.87 (-851.88)	16.89	24.17	-1218.83	42.41	35.34	1.43
4	9.04	-717.22 (-851.88)	16.89	24.17	-1218.83	42.41	35.34	1.43
5	11.93	374.35 (910.71)	16.89	27.01	1456.31	42.41	35.34	1.60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-591.86	0.00	1288.83	3798.62	2.178
2	3.33	0.00	-294.90	381.26	0.00	0.00	1.293
3	6.20	0.00	-80.41	381.26	0.00	0.00	4.741
4	9.04	0.00	178.39	381.26	0.00	0.00	2.137
5	11.93	14.14	654.89	0.00	1288.83	3798.62	1.968

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-389.65 (-715.49)	8.84	16.93	-1369.98	35.34	42.41	1.91
2	3.28	472.61 (623.98)	8.84	16.25	1146.74	35.34	42.41	1.84
3	6.20	705.51 (713.45)	8.84	14.20	1145.95	35.34	42.41	1.61
4	9.12	263.37 (470.27)	8.84	21.59	1148.81	35.34	42.41	2.44
5	11.93	-800.23 (-800.23)	8.84	15.13	-1369.31	35.34	42.41	1.71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	420.98	0.00	646.14	3588.42	1.535
2	3.28	0.00	195.57	369.43	0.00	0.00	1.889
3	6.20	0.00	-35.87	369.43	0.00	0.00	10.299
4	9.12	0.00	-267.31	369.43	0.00	0.00	1.382
5	11.93	7.07	-490.15	0.00	646.14	3588.42	1.318

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-1002.15 (-1002.15)	600.38	955.68	-1595.22	35.34	35.34	1.59
2	3.44	-533.75 (-620.18)	510.68	1492.66	-1812.72	35.34	35.34	2.92
3	6.40	-389.65 (-396.89)	420.98	2246.68	-2118.14	35.34	35.34	5.34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	230.19	0.00	644.41	3920.04	2.799
2	3.44	0.00	105.53	452.21	0.00	0.00	4.285
3	6.40	0.00	-8.84	439.32	0.00	0.00	49.697

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-374.35 (-535.15)	669.55	2938.17	-2348.40	35.34	35.34	4.39
2	3.44	-741.04 (-782.57)	579.85	1279.04	-1726.20	35.34	35.34	2.21
3	6.40	-800.23 (-800.23)	490.15	984.16	-1606.76	35.34	35.34	2.01

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	196.34	475.04	0.00	0.00	2.419
2	3.44	0.00	50.70	462.15	0.00	0.00	9.115
3	6.40	0.00	8.84	449.26	0.00	0.00	50.822

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	827.79 (827.79)	17.36	30.56	1457.72	42.41	35.34	1.76
2	3.33	-156.73 (-353.05)	17.36	72.58	-1476.44	42.41	42.41	4.18
3	6.20	-625.99 (-681.39)	17.36	31.12	-1221.68	42.41	35.34	1.79
4	9.04	-592.83 (-681.39)	17.36	31.12	-1221.68	42.41	35.34	1.79
5	11.93	252.74 (678.60)	17.36	37.35	1460.42	42.41	35.34	2.15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-461.72	0.00	1288.83	3798.72	2.791
2	3.33	0.00	-239.71	381.33	0.00	0.00	1.591
3	6.20	0.00	-74.82	381.33	0.00	0.00	5.096
4	9.04	0.00	131.17	381.33	0.00	0.00	2.907
5	11.93	14.14	519.98	0.00	1288.83	3798.72	2.479

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-286.86 (-542.55)	14.79	37.56	-1377.72	35.34	42.41	2.54
2	3.28	386.10 (502.98)	14.79	33.93	1153.58	35.34	42.41	2.29
3	6.20	558.27 (566.76)	14.79	30.07	1152.09	35.34	42.41	2.03
4	9.12	193.86 (361.76)	14.79	47.38	1158.79	35.34	42.41	3.20
5	11.93	-664.08 (-664.08)	14.79	30.63	-1375.12	35.34	42.41	2.07

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	330.34	0.00	646.14	3589.65	1.956
2	3.28	0.00	151.02	370.28	0.00	0.00	2.452
3	6.20	0.00	-32.96	370.28	0.00	0.00	11.236
4	9.12	0.00	-216.93	370.28	0.00	0.00	1.707
5	11.93	7.07	-394.07	0.00	646.14	3589.65	1.640

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-827.79 (-827.79)	468.34	886.74	-1567.30	35.34	35.34	1.89
2	3.44	-402.20 (-478.09)	399.34	1525.14	-1825.88	35.34	35.34	3.82
3	6.40	-286.86 (-298.98)	330.34	2397.85	-2170.15	35.34	35.34	7.26

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	212.07	0.00	644.41	3892.56	3.039
2	3.44	0.00	92.66	436.21	0.00	0.00	4.708
3	6.40	0.00	-14.79	426.30	0.00	0.00	28.818

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-252.74 (-397.94)	532.07	3299.15	-2467.49	35.34	35.34	6.20
2	3.44	-591.67 (-633.49)	463.07	1254.56	-1716.28	35.34	35.34	2.71
3	6.40	-664.08 (-664.08)	394.07	943.74	-1590.38	35.34	35.34	2.39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	177.29	455.28	0.00	0.00	2.568
2	3.44	0.00	51.07	445.37	0.00	0.00	8.720
3	6.40	0.00	14.79	435.45	0.00	0.00	29.437

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	836.73 (836.73)	20.03	34.94	1459.46	42.41	35.34	1.74
2	3.33	-133.16 (-328.22)	20.03	90.55	-1483.71	42.41	42.41	4.52
3	6.20	-607.74 (-669.63)	20.03	36.61	-1223.93	42.41	35.34	1.83
4	9.04	-590.58 (-669.63)	20.03	36.61	-1223.93	42.41	35.34	1.83
5	11.93	230.22 (651.33)	20.03	45.01	1463.46	42.41	35.34	2.25

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-453.40	0.00	1288.83	3799.27	2.843

2	3.33	0.00	-238.17	381.71	0.00	0.00		1.603
3	6.20	0.00	-78.01	381.71	0.00	0.00		4.893
4	9.04	0.00	124.62	381.71	0.00	0.00		3.063
5	11.93	14.14	514.17	0.00	1288.83	3799.27		2.507

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-205.61 (-423.19)	-0.50	-1.59	-1362.98	35.34	42.41	3.22
2	3.28	361.13 (457.86)	-0.50	-1.23	1139.94	35.34	42.41	2.49
3	6.20	493.03 (503.87)	-0.50	-1.12	1139.99	35.34	42.41	2.26
4	9.12	159.73 (309.91)	-0.50	-1.82	1139.70	35.34	42.41	3.68
5	11.93	-600.79 (-600.79)	-0.50	-1.12	-1363.17	35.34	42.41	2.27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	281.11	0.00	646.14	3586.58	2.299
2	3.28	0.00	124.97	368.09	0.00	0.00	2.945
3	6.20	0.00	-34.52	368.09	0.00	0.00	10.662
4	9.12	0.00	-194.02	368.09	0.00	0.00	1.897
5	11.93	7.07	-347.60	0.00	646.14	3586.58	1.859

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-836.73 (-836.73)	460.51	855.67	-1554.71	35.34	35.34	1.86
2	3.44	-368.19 (-457.20)	370.81	1459.24	-1799.19	35.34	35.34	3.94
3	6.40	-205.61 (-206.02)	281.11	3420.90	-2507.07	35.34	35.34	12.17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	227.14	0.00	644.41	3890.93	2.837
2	3.44	0.00	108.67	432.11	0.00	0.00	3.976
3	6.40	0.00	0.50	419.22	0.00	0.00	846.621

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-230.22 (-383.38)	527.00	3460.20	-2517.23	35.34	35.34	6.57
2	3.44	-569.26 (-601.16)	437.30	1245.90	-1712.78	35.34	35.34	2.85
3	6.40	-600.79 (-601.16)	347.60	912.18	-1577.60	35.34	35.34	2.62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	187.00	454.55	0.00	0.00	2.431
2	3.44	0.00	41.37	441.66	0.00	0.00	10.677
3	6.40	0.00	-0.50	428.78	0.00	0.00	865.912

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	685.25 (685.25)	19.60	41.81	1462.19	42.41	35.34	2.13
2	3.33	-65.80 (-222.27)	19.60	132.30	-1500.62	42.41	42.41	6.75
3	6.20	-462.44 (-521.68)	19.60	46.12	-1227.82	42.41	35.34	2.35
4	9.04	-483.94 (-529.17)	19.60	45.46	-1227.55	42.41	35.34	2.32
5	11.93	131.26 (458.81)	19.60	62.81	1470.53	42.41	35.34	3.21

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-343.95	0.00	1288.83	3799.18	3.747
2	3.33	0.00	-191.05	381.65	0.00	0.00	1.998
3	6.20	0.00	-72.33	381.65	0.00	0.00	5.276
4	9.04	0.00	85.67	381.65	0.00	0.00	4.455
5	11.93	14.14	399.94	0.00	1288.83	3799.18	3.223

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-131.02 (-294.63)	6.42	29.97	-1374.87	35.34	42.41	4.67
2	3.28	290.71 (361.20)	6.42	20.42	1148.35	35.34	42.41	3.18
3	6.20	377.40 (389.27)	6.42	18.93	1147.78	35.34	42.41	2.95
4	9.12	106.24 (225.68)	6.42	32.81	1153.15	35.34	42.41	5.11
5	11.93	-493.01 (-493.01)	6.42	17.85	-1370.33	35.34	42.41	2.78

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	211.39	0.00	646.14	3587.91	3.057
2	3.28	0.00	91.07	369.08	0.00	0.00	4.053
3	6.20	0.00	-31.62	369.08	0.00	0.00	11.671
4	9.12	0.00	-154.31	369.08	0.00	0.00	2.392
5	11.93	7.07	-272.45	0.00	646.14	3587.91	2.372

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-685.25 (-685.25)	349.39	776.30	-1522.56	35.34	35.34	2.22
2	3.44	-262.09 (-339.81)	280.39	1497.24	-1814.58	35.34	35.34	5.34
3	6.40	-131.02 (-136.28)	211.39	4201.99	-2709.02	35.34	35.34	19.88

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	208.19	0.00	644.41	3867.81	3.095
2	3.44	0.00	94.90	419.12	0.00	0.00	4.416
3	6.40	0.00	-6.42	409.20	0.00	0.00	63.722

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-131.26 (-269.61)	410.45	4073.67	-2675.84	35.34	35.34	9.92
2	3.44	-445.39 (-480.36)	341.45	1205.97	-1696.60	35.34	35.34	3.53
3	6.40	-493.01 (-493.01)	272.45	860.18	-1556.54	35.34	35.34	3.16

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	0.00	168.92	437.81	0.00	0.00	2.592

2	3.44	0.00	42.70	427.89	0.00	0.00	10.021
3	6.40	0.00	6.42	417.98	0.00	0.00	65.088

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	382.65 (920.42)	16.41	25.96	1455.89	42.41	35.34	1.58
2	3.33	-724.43 (-856.49)	16.41	27.94	-1458.36	42.41	42.41	1.70
3	6.20	-803.25 (-861.15)	16.41	23.22	-1218.44	42.41	35.34	1.41
4	9.04	-242.09 (-497.07)	16.41	40.46	-1225.50	42.41	35.34	2.47
5	11.93	999.51 (999.51)	16.41	23.89	1455.07	42.41	35.34	1.46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-656.61	0.00	1288.83	3798.52	1.963
2	3.33	0.00	-161.25	381.19	0.00	0.00	2.364
3	6.20	0.00	103.50	381.19	0.00	0.00	3.683
4	9.04	0.00	311.33	381.19	0.00	0.00	1.224
5	11.93	14.14	595.86	0.00	1288.83	3798.52	2.163

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-799.48 (-799.48)	7.31	12.52	-1368.33	35.34	42.41	1.71
2	3.28	264.13 (471.03)	7.31	17.81	1147.35	35.34	42.41	2.44
3	6.20	706.28 (714.23)	7.31	11.72	1144.99	35.34	42.41	1.60
4	9.12	473.39 (624.76)	7.31	13.41	1145.64	35.34	42.41	1.83
5	11.93	-389.88 (-719.61)	7.31	13.91	-1368.85	35.34	42.41	1.90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	490.15	0.00	646.14	3588.10	1.318
2	3.28	0.00	267.31	369.21	0.00	0.00	1.381
3	6.20	0.00	35.87	369.21	0.00	0.00	10.292
4	9.12	0.00	-195.57	369.21	0.00	0.00	1.888
5	11.93	7.07	-426.01	0.00	646.14	3588.10	1.517

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-382.65 (-542.20)	669.55	2873.75	-2327.15	35.34	35.34	4.29
2	3.44	-744.82 (-785.09)	579.85	1273.19	-1723.83	35.34	35.34	2.20
3	6.40	-799.48 (-799.48)	490.15	985.40	-1607.26	35.34	35.34	2.01

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-194.81	475.04	0.00	0.00	2.438
2	3.44	0.00	-49.17	462.15	0.00	0.00	9.398
3	6.40	0.00	-7.31	449.26	0.00	0.00	61.433

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-999.51 (-999.51)	605.42	969.68	-1600.89	35.34	35.34	1.60
2	3.44	-535.52 (-621.55)	515.72	1509.82	-1819.67	35.34	35.34	2.93
3	6.40	-389.88 (-395.86)	426.01	2301.08	-2138.23	35.34	35.34	5.40

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	-227.70	0.00	644.41	3921.09	2.830
2	3.44	0.00	-105.05	452.93	0.00	0.00	4.312
3	6.40	0.00	7.31	440.04	0.00	0.00	60.172

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	260.27 (687.24)	16.80	35.69	1459.76	42.41	35.34	2.12
2	3.33	-599.44 (-689.84)	16.80	35.60	-1461.46	42.41	42.41	2.12
3	6.20	-628.91 (-689.84)	16.80	29.75	-1221.11	42.41	35.34	1.77
4	9.04	-157.15 (-364.27)	16.80	56.84	-1232.22	42.41	35.34	3.38
5	11.93	824.98 (824.98)	16.80	29.69	1457.37	42.41	35.34	1.77

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	14.14	-521.34	0.00	1288.83	3798.60	2.472
2	3.33	0.00	-117.19	381.25	0.00	0.00	3.253
3	6.20	0.00	93.82	381.25	0.00	0.00	4.063
4	9.04	0.00	252.89	381.25	0.00	0.00	1.508
5	11.93	14.14	465.29	0.00	1288.83	3798.60	2.770

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-663.10 (-663.10)	13.36	27.67	-1374.01	35.34	42.41	2.07
2	3.28	194.70 (362.57)	13.36	42.62	1156.95	35.34	42.41	3.19
3	6.20	558.97 (567.43)	13.36	27.09	1150.94	35.34	42.41	2.03
4	9.12	386.65 (503.58)	13.36	30.56	1152.28	35.34	42.41	2.29
5	11.93	-287.31 (-546.36)	13.36	33.64	-1376.25	35.34	42.41	2.52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0.48	7.07	394.02	0.00	646.14	3589.35	1.640
2	3.28	0.00	216.88	370.08	0.00	0.00	1.706
3	6.20	0.00	32.91	370.08	0.00	0.00	11.247
4	9.12	0.00	-151.07	370.08	0.00	0.00	2.450
5	11.93	7.07	-334.69	0.00	646.14	3589.35	1.931

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-260.27 (-404.29)	532.02	3207.01	-2437.09	35.34	35.34	6.03
2	3.44	-594.94 (-635.59)	463.02	1248.50	-1713.83	35.34	35.34	2.70
3	6.40	-663.10 (-663.10)	394.02	945.42	-1591.07	35.34	35.34	2.40

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-175.86	455.27	0.00	0.00	2.589
2	3.44	0.00	-49.64	445.36	0.00	0.00	8.973
3	6.40	0.00	-13.36	435.45	0.00	0.00	32.603

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-824.98 (-824.98)	472.69	901.43	-1573.25	35.34	35.34	1.91
2	3.44	-403.97 (-479.40)	403.69	1543.92	-1833.49	35.34	35.34	3.82
3	6.40	-287.31 (-298.25)	334.69	2457.26	-2189.75	35.34	35.34	7.34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-209.53	0.00	644.41	3893.47	3.076
2	3.44	0.00	-92.10	436.84	0.00	0.00	4.743
3	6.40	0.00	13.36	426.92	0.00	0.00	31.965

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	235.25 (657.91)	20.64	45.91	1463.82	42.41	35.34	2.22
2	3.33	-601.87 (-681.12)	20.64	44.39	-1465.02	42.41	42.41	2.15
3	6.20	-610.83 (-681.12)	20.64	37.09	-1224.12	42.41	35.34	1.80
4	9.04	-128.95 (-336.83)	20.64	75.97	-1240.06	42.41	35.34	3.68
5	11.93	838.20 (838.20)	20.64	35.94	1459.86	42.41	35.34	1.74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-516.07	0.00	1288.83	3799.40	2.497
2	3.33	0.00	-108.40	381.80	0.00	0.00	3.522
3	6.20	0.00	100.54	381.80	0.00	0.00	3.797
4	9.04	0.00	253.82	381.80	0.00	0.00	1.504
5	11.93	14.14	457.21	0.00	1288.83	3799.40	2.819

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-603.02 (-603.02)	-0.97	-2.18	-1362.74	35.34	42.41	2.26
2	3.28	158.82 (309.36)	-0.97	-3.56	1138.99	35.34	42.41	3.68
3	6.20	493.49 (504.60)	-0.97	-2.18	1139.55	35.34	42.41	2.26
4	9.12	362.96 (459.32)	-0.97	-2.40	1139.46	35.34	42.41	2.48
5	11.93	-203.48 (-424.60)	-0.97	-3.10	-1362.36	35.34	42.41	3.21

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	348.07	0.00	646.14	3586.58	1.856
2	3.28	0.00	194.49	368.02	0.00	0.00	1.892
3	6.20	0.00	34.99	368.02	0.00	0.00	10.517
4	9.12	0.00	-124.50	368.02	0.00	0.00	2.956
5	11.93	7.07	-285.68	0.00	646.14	3586.58	2.262

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-235.25 (-388.02)	527.47	3399.04	-2500.44	35.34	35.34	6.44
2	3.44	-572.89 (-603.82)	437.77	1240.02	-1710.39	35.34	35.34	2.83
3	6.40	-603.02 (-603.81)	348.07	908.56	-1576.14	35.34	35.34	2.61

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-186.53	454.62	0.00	0.00	2.437
2	3.44	0.00	-40.89	441.73	0.00	0.00	10.802
3	6.40	0.00	0.97	428.84	0.00	0.00	443.542

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-838.20 (-838.20)	465.08	864.68	-1558.36	35.34	35.34	1.86
2	3.44	-367.66 (-457.16)	375.38	1486.38	-1810.18	35.34	35.34	3.96
3	6.40	-203.48 (-204.27)	285.68	3554.55	-2541.63	35.34	35.34	12.44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-227.88	0.00	644.41	3891.88	2.828
2	3.44	0.00	-109.28	432.77	0.00	0.00	3.960
3	6.40	0.00	-0.97	419.88	0.00	0.00	434.272

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	135.55 (464.38)	20.12	63.73	1470.90	42.41	35.34	3.17
2	3.33	-494.37 (-540.01)	20.12	54.74	-1469.22	42.41	42.41	2.72
3	6.20	-465.07 (-539.61)	20.12	45.78	-1227.68	42.41	35.34	2.28
4	9.04	-61.62 (-228.44)	20.12	110.47	-1254.19	42.41	35.34	5.49
5	11.93	686.50 (686.50)	20.12	42.87	1462.61	42.41	35.34	2.13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-401.50	0.00	1288.83	3799.29	3.210
2	3.33	0.00	-72.37	381.72	0.00	0.00	5.275
3	6.20	0.00	91.01	381.72	0.00	0.00	4.194
4	9.04	0.00	203.69	381.72	0.00	0.00	1.874
5	11.93	14.14	347.30	0.00	1288.83	3799.29	3.711

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-494.97 (-494.97)	6.03	16.69	-1369.89	35.34	42.41	2.77
2	3.28	105.43 (225.19)	6.03	30.85	1152.39	35.34	42.41	5.12
3	6.20	377.79 (389.98)	6.03	17.74	1147.32	35.34	42.41	2.94
4	9.12	292.30 (362.47)	6.03	19.09	1147.84	35.34	42.41	3.17
5	11.93	-129.15 (-295.76)	6.03	28.01	-1374.14	35.34	42.41	4.65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	272.86	0.00	646.14	3587.83	2.368
2	3.28	0.00	154.73	369.03	0.00	0.00	2.385
3	6.20	0.00	32.04	369.03	0.00	0.00	11.519
4	9.12	0.00	-90.65	369.03	0.00	0.00	4.071
5	11.93	7.07	-215.27	0.00	646.14	3587.83	3.002

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-135.55 (-273.58)	410.86	3983.60	-2652.55	35.34	35.34	9.70
2	3.44	-448.52 (-483.17)	341.86	1198.17	-1693.44	35.34	35.34	3.50
3	6.40	-494.97 (-494.97)	272.86	857.45	-1555.43	35.34	35.34	3.14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-168.53	437.87	0.00	0.00	2.598
2	3.44	0.00	-42.31	427.95	0.00	0.00	10.115
3	6.40	0.00	-6.03	418.04	0.00	0.00	69.338

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-686.50 (-686.50)	353.27	785.40	-1526.25	35.34	35.34	2.22
2	3.44	-261.58 (-339.73)	284.27	1529.17	-1827.51	35.34	35.34	5.38
3	6.40	-129.15 (-134.08)	215.27	4453.79	-2774.12	35.34	35.34	20.69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	-208.85	0.00	644.41	3868.62	3.086
2	3.44	0.00	-95.43	419.68	0.00	0.00	4.398
3	6.40	0.00	6.03	409.76	0.00	0.00	67.965

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	329.71 (329.71)	-98.06	-380.63	1279.79	42.41	35.34	3.88
2	3.33	-277.45 (-369.00)	-98.06	-344.63	-1296.80	42.41	42.41	3.51
3	6.20	-432.16 (-432.36)	-98.06	-249.47	-1099.93	42.41	35.34	2.54
4	9.04	-265.89 (-369.16)	-98.06	-287.74	-1083.22	42.41	35.34	2.93
5	11.93	327.10 (329.71)	-98.06	-380.63	1279.79	42.41	35.34	3.88

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-336.04	0.00	1288.83	3795.10	3.835
2	3.33	0.00	-111.78	364.74	0.00	0.00	3.263
3	6.20	0.00	10.78	364.74	0.00	0.00	33.832
4	9.04	0.00	126.09	364.74	0.00	0.00	2.893
5	11.93	14.14	334.80	0.00	1288.83	3795.10	3.850

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-174.37 (-174.37)	-89.26	-576.70	-1126.66	35.34	42.41	6.46
2	3.28	174.34 (239.28)	-89.26	-368.73	988.50	35.34	42.41	4.13
3	6.20	297.02 (297.02)	-89.26	-304.95	1014.78	35.34	42.41	3.42
4	9.12	175.68 (240.25)	-89.26	-367.43	989.03	35.34	42.41	4.12
5	11.93	-171.76 (-174.37)	-89.26	-576.70	-1126.66	35.34	42.41	6.46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	164.45	0.00	646.14	3586.58	3.929
2	3.28	0.00	83.89	355.37	0.00	0.00	4.236
3	6.20	0.00	0.23	355.37	0.00	0.00	1555.962
4	9.12	0.00	-83.44	355.37	0.00	0.00	4.259
5	11.93	7.07	-163.99	0.00	646.14	3586.58	3.940

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-329.71 (-410.17)	343.85	1533.47	-1829.25	35.34	35.34	4.46
2	3.44	-405.80 (-433.15)	254.15	929.85	-1584.76	35.34	35.34	3.66
3	6.40	-174.37 (-247.47)	164.45	1098.50	-1653.07	35.34	35.34	6.68

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-98.24	428.24	0.00	0.00	4.359
2	3.44	0.00	47.39	415.35	0.00	0.00	8.764
3	6.40	0.00	89.26	402.46	0.00	0.00	4.509

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-327.10 (-407.56)	343.39	1545.29	-1834.04	35.34	35.34	4.50
2	3.44	-403.18 (-430.54)	253.69	935.06	-1586.87	35.34	35.34	3.69
3	6.40	-171.76 (-244.86)	163.99	1110.37	-1657.88	35.34	35.34	6.77

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	98.24	428.17	0.00	0.00	4.358
2	3.44	0.00	-47.39	415.28	0.00	0.00	8.762
3	6.40	0.00	-89.26	402.39	0.00	0.00	4.508

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	245.66 (245.66)	-88.52	-450.23	1249.47	42.41	35.34	5.09
2	3.33	-215.62 (-284.31)	-88.52	-396.69	-1274.10	42.41	42.41	4.48
3	6.20	-331.39 (-331.58)	-88.52	-289.03	-1082.65	42.41	35.34	3.27
4	9.04	-205.22 (-283.51)	-88.52	-332.15	-1063.81	42.41	35.34	3.75
5	11.93	243.39 (245.66)	-88.52	-450.23	1249.47	42.41	35.34	5.09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-258.22	0.00	1288.83	3795.10	4.991

2	3.33	0.00	-83.86	366.11	0.00	0.00		4.366
3	6.20	0.00	8.99	366.11	0.00	0.00		40.710
4	9.04	0.00	95.59	366.11	0.00	0.00		3.830
5	11.93	14.14	257.22	0.00	1288.83	3795.10		5.011

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-132.00 (-132.00)	-73.82	-620.08	-1108.83	35.34	42.41	8.40
2	3.28	136.31 (186.27)	-73.82	-388.49	980.35	35.34	42.41	5.26
3	6.20	230.74 (230.74)	-73.82	-322.35	1007.61	35.34	42.41	4.37
4	9.12	137.46 (187.12)	-73.82	-386.98	980.98	35.34	42.41	5.24
5	11.93	-129.73 (-132.00)	-73.82	-620.08	-1108.83	35.34	42.41	8.40

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	126.52	0.00	646.14	3586.58	5.107
2	3.28	0.00	64.56	357.58	0.00	0.00	5.539
3	6.20	0.00	0.20	357.58	0.00	0.00	1806.557
4	9.12	0.00	-64.16	357.58	0.00	0.00	5.573
5	11.93	7.07	-126.13	0.00	646.14	3586.58	5.123

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-245.66 (-318.29)	264.52	1513.53	-1821.18	35.34	35.34	5.72
2	3.44	-322.08 (-342.07)	195.52	898.60	-1572.10	35.34	35.34	4.60
3	6.40	-132.00 (-192.45)	126.52	1082.50	-1646.59	35.34	35.34	8.56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-88.68	416.84	0.00	0.00	4.700
2	3.44	0.00	37.54	406.92	0.00	0.00	10.841
3	6.40	0.00	73.82	397.01	0.00	0.00	5.378

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-243.39 (-316.02)	264.13	1526.49	-1826.43	35.34	35.34	5.78
2	3.44	-319.82 (-339.80)	195.13	904.02	-1574.30	35.34	35.34	4.63
3	6.40	-129.73 (-190.19)	126.13	1095.45	-1651.84	35.34	35.34	8.69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	88.68	416.78	0.00	0.00	4.700
2	3.44	0.00	-37.54	406.87	0.00	0.00	10.839
3	6.40	0.00	-73.82	396.95	0.00	0.00	5.378

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	483.28 (483.28)	-104.34	-285.27	1321.32	42.41	35.34	2.73
2	3.33	-395.15 (-531.18)	-104.34	-261.82	-1332.90	42.41	42.41	2.51
3	6.20	-625.14 (-625.25)	-104.34	-188.03	-1126.78	42.41	35.34	1.80
4	9.04	-385.16 (-534.25)	-104.34	-217.54	-1113.88	42.41	35.34	2.08
5	11.93	480.67 (483.28)	-104.34	-285.27	1321.32	42.41	35.34	2.73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-475.76	0.00	1288.83	3795.10	2.709
2	3.33	0.00	-166.09	363.84	0.00	0.00	2.191
3	6.20	0.00	11.62	363.84	0.00	0.00	31.306
4	9.04	0.00	182.04	363.84	0.00	0.00	1.999
5	11.93	14.14	474.26	0.00	1288.83	3795.10	2.718

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-365.21 (-365.21)	-82.97	-283.34	-1247.21	35.34	42.41	3.42
2	3.28	282.81 (403.42)	-82.97	-216.22	1051.35	35.34	42.41	2.61
3	6.20	510.40 (510.40)	-82.97	-173.74	1068.85	35.34	42.41	2.09
4	9.12	284.14 (404.40)	-82.97	-215.73	1051.55	35.34	42.41	2.60
5	11.93	-362.59 (-365.21)	-82.97	-283.34	-1247.21	35.34	42.41	3.42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	305.66	0.00	646.14	3586.58	2.114
2	3.28	0.00	155.83	356.27	0.00	0.00	2.286
3	6.20	0.00	0.23	356.27	0.00	0.00	1559.799
4	9.12	0.00	-155.38	356.27	0.00	0.00	2.293
5	11.93	7.07	-305.20	0.00	646.14	3586.58	2.117

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-483.28 (-568.90)	485.06	1573.51	-1845.47	35.34	35.34	3.24
2	3.44	-578.00 (-598.90)	395.36	1088.61	-1649.06	35.34	35.34	2.75
3	6.40	-365.21 (-433.16)	305.66	1193.71	-1691.64	35.34	35.34	3.91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-104.53	448.53	0.00	0.00	4.291
2	3.44	0.00	41.11	435.64	0.00	0.00	10.598
3	6.40	0.00	82.97	422.75	0.00	0.00	5.095

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-480.67 (-566.28)	484.60	1582.35	-1849.05	35.34	35.34	3.27
2	3.44	-575.39 (-596.29)	394.90	1093.41	-1651.01	35.34	35.34	2.77
3	6.40	-362.59 (-430.54)	305.20	1201.37	-1694.74	35.34	35.34	3.94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	104.53	448.46	0.00	0.00	4.290

2	3.44	0.00	-41.11	435.57	0.00	0.00	10.596
3	6.40	0.00	-82.97	422.68	0.00	0.00	5.095

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	376.48 (376.48)	-93.87	-325.11	1303.97	42.41	35.34	3.46
2	3.33	-315.89 (-422.46)	-93.87	-293.12	-1319.26	42.41	42.41	3.12
3	6.20	-495.77 (-495.89)	-93.87	-211.35	-1116.59	42.41	35.34	2.25
4	9.04	-306.82 (-424.14)	-93.87	-243.96	-1102.34	42.41	35.34	2.60
5	11.93	374.21 (376.48)	-93.87	-325.11	1303.97	42.41	35.34	3.46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	14.14	-377.24	0.00	1288.83	3795.10	3.416
2	3.33	0.00	-130.13	365.34	0.00	0.00	2.808
3	6.20	0.00	9.71	365.34	0.00	0.00	37.627
4	9.04	0.00	143.25	365.34	0.00	0.00	2.550
5	11.93	14.14	376.02	0.00	1288.83	3795.10	3.428

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-294.56 (-294.56)	-68.46	-289.29	-1244.76	35.34	42.41	4.23
2	3.28	228.70 (326.10)	-68.46	-220.35	1049.64	35.34	42.41	3.22
3	6.20	412.50 (412.50)	-68.46	-177.15	1067.45	35.34	42.41	2.59
4	9.12	229.86 (326.95)	-68.46	-219.83	1049.86	35.34	42.41	3.21
5	11.93	-292.29 (-294.56)	-68.46	-289.29	-1244.76	35.34	42.41	4.23

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	7.07	246.81	0.00	646.14	3586.58	2.618
2	3.28	0.00	125.84	358.35	0.00	0.00	2.848
3	6.20	0.00	0.20	358.35	0.00	0.00	1810.311
4	9.12	0.00	-125.44	358.35	0.00	0.00	2.857
5	11.93	7.07	-246.42	0.00	646.14	3586.58	2.622

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.48	-376.48 (-453.50)	384.81	1562.00	-1840.81	35.34	35.34	4.06
2	3.44	-468.77 (-483.71)	315.81	1072.36	-1642.48	35.34	35.34	3.40
3	6.40	-294.56 (-350.63)	246.81	1189.59	-1689.96	35.34	35.34	4.82

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	-94.04	434.12	0.00	0.00	4.616
2	3.44	0.00	32.18	424.21	0.00	0.00	13.183
3	6.40	0.00	68.46	414.29	0.00	0.00	6.052

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0.48	-374.21 (-451.23)	384.42	1571.51	-1844.66	35.34	35.34	4.09
2	3.44	-466.51 (-481.45)	315.42	1077.39	-1644.52	35.34	35.34	3.42
3	6.40	-292.29 (-348.36)	246.42	1197.74	-1693.27	35.34	35.34	4.86

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	FS
1	0.48	0.00	94.04	434.07	0.00	0.00	4.616
2	3.44	0.00	-32.18	424.15	0.00	0.00	13.181
3	6.40	0.00	-68.46	414.24	0.00	0.00	6.051

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

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

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 57 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	574.64	137.25	42.41	35.34	53776	147445	4202
2	3.33	-336.31	137.25	42.41	42.41	80072	31238	2424
3	6.20	-589.86	137.25	42.41	35.34	179682	55220	4401
4	9.04	-338.96	137.25	42.41	35.34	95996	32791	2581
5	11.93	568.67	137.25	42.41	35.34	53244	145767	4160

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 57 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-476.83	77.26	35.34	42.41	134166	47524	3759
2	3.28	254.89	77.26	35.34	42.41	26095	80508	2086
3	6.20	510.99	77.26	35.34	42.41	50748	171165	4105
4	9.12	253.82	77.26	35.34	42.41	25992	80130	2078
5	11.93	-479.68	77.26	35.34	42.41	135016	47798	3781

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 57 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-574.64	485.14	35.34	35.34	133850	61657	4710
2	3.44	-380.50	416.14	35.34	35.34	78079	41925	3163
3	6.40	-476.83	347.14	35.34	35.34	117445	50425	3876

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 57 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-568.67	489.24	35.34	35.34	131420	61132	4666
2	3.44	-381.14	420.24	35.34	35.34	77844	42032	3170
3	6.40	-479.68	351.24	35.34	35.34	117912	50754	3901

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 58 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	574.64	137.25	42.41	35.34	53776	147445	4202
2	3.33	-336.31	137.25	42.41	42.41	80072	31238	2424
3	6.20	-589.86	137.25	42.41	35.34	179682	55220	4401
4	9.04	-338.96	137.25	42.41	35.34	95996	32791	2581
5	11.93	568.67	137.25	42.41	35.34	53244	145767	4160

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 58 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-476.83	77.26	35.34	42.41	134166	47524	3759
2	3.28	254.89	77.26	35.34	42.41	26095	80508	2086
3	6.20	510.99	77.26	35.34	42.41	50748	171165	4105
4	9.12	253.82	77.26	35.34	42.41	25992	80130	2078
5	11.93	-479.68	77.26	35.34	42.41	135016	47798	3781

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 58 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-574.64	485.14	35.34	35.34	133850	61657	4710
2	3.44	-380.50	416.14	35.34	35.34	78079	41925	3163
3	6.40	-476.83	347.14	35.34	35.34	117445	50425	3876

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 58 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-568.67	489.24	35.34	35.34	131420	61132	4666
2	3.44	-381.14	420.24	35.34	35.34	77844	42032	3170
3	6.40	-479.68	351.24	35.34	35.34	117912	50754	3901

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 59 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	574.64	137.25	42.41	35.34	53776	147445	4202
2	3.33	-336.31	137.25	42.41	42.41	80072	31238	2424
3	6.20	-589.86	137.25	42.41	35.34	179682	55220	4401
4	9.04	-338.96	137.25	42.41	35.34	95996	32791	2581
5	11.93	568.67	137.25	42.41	35.34	53244	145767	4160

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 59 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-476.83	77.26	35.34	42.41	134166	47524	3759
2	3.28	254.89	77.26	35.34	42.41	26095	80508	2086
3	6.20	510.99	77.26	35.34	42.41	50748	171165	4105
4	9.12	253.82	77.26	35.34	42.41	25992	80130	2078
5	11.93	-479.68	77.26	35.34	42.41	135016	47798	3781

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 59 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-574.64	485.14	35.34	35.34	133850	61657	4710
2	3.44	-380.50	416.14	35.34	35.34	78079	41925	3163
3	6.40	-476.83	347.14	35.34	35.34	117445	50425	3876

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 59 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-568.67	489.24	35.34	35.34	131420	61132	4666
2	3.44	-381.14	420.24	35.34	35.34	77844	42032	3170
3	6.40	-479.68	351.24	35.34	35.34	117912	50754	3901

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 60 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	724.39	138.04	42.41	35.34	67137	189442	5262
2	3.33	-241.74	146.12	42.41	42.41	52844	23202	1780
3	6.20	-606.43	154.26	42.41	35.34	183081	57021	4537
4	9.04	-447.01	162.31	42.41	35.34	128902	42918	3388
5	11.93	469.13	170.47	42.41	35.34	44944	114466	3485

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 60 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-384.85	75.05	35.34	42.41	106982	38611	3048
2	3.28	311.37	82.58	35.34	42.41	31647	99822	2537
3	6.20	519.40	90.41	35.34	42.41	51831	172475	4185
4	9.12	202.74	98.24	35.34	42.41	21434	59490	1692
5	11.93	-598.83	105.78	35.34	42.41	167595	59860	4730

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 60 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-724.39	482.78	35.34	35.34	183629	75972	5861
2	3.44	-352.23	409.58	35.34	35.34	69661	39058	2937
3	6.40	-384.85	336.38	35.34	35.34	88339	41437	3160

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 60 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-469.13	523.76	35.34	35.34	95111	51801	3904
2	3.44	-403.38	450.56	35.34	35.34	81760	44544	3357
3	6.40	-598.83	377.36	35.34	35.34	154359	62485	4830

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 61 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	662.73	128.51	42.41	35.34	61464	173090	4817
2	3.33	-236.35	136.59	42.41	42.41	52282	22591	1736
3	6.20	-566.66	144.72	42.41	35.34	171000	53292	4240
4	9.04	-408.38	152.78	42.41	35.34	117208	39288	3099
5	11.93	449.09	160.94	42.41	35.34	42986	109804	3334

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 61 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-379.78	72.49	35.34	42.41	105732	38071	3006
2	3.28	291.26	80.03	35.34	42.41	29658	93028	2376
3	6.20	495.55	87.85	35.34	42.41	49484	164353	3994
4	9.12	197.97	95.68	35.34	42.41	20926	58122	1652
5	11.93	-563.65	103.22	35.34	42.41	157372	56416	4456

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 61 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-662.73	453.26	35.34	35.34	166642	69672	5369
2	3.44	-336.80	388.45	35.34	35.34	66948	37315	2807
3	6.40	-379.78	323.65	35.34	35.34	88117	40787	3114

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 61 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-449.09	488.98	35.34	35.34	92391	49460	3732
2	3.44	-375.77	424.17	35.34	35.34	75685	41540	3129
3	6.40	-563.65	359.37	35.34	35.34	144796	58875	4549

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 62 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	475.54	170.33	42.41	35.34	45516	116281	3530
2	3.33	-444.59	162.25	42.41	42.41	107790	40972	3187
3	6.20	-606.47	154.11	42.41	35.34	183113	57022	4537
4	9.04	-245.80	146.05	42.41	35.34	63963	24532	1907
5	11.93	717.86	137.89	42.41	35.34	66553	187622	5216

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 62 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-595.58	105.63	35.34	42.41	166639	59543	4705
2	3.28	204.03	98.09	35.34	42.41	21557	59965	1702
3	6.20	519.44	90.27	35.34	42.41	51832	172508	4185
4	9.12	310.16	82.44	35.34	42.41	31527	99411	2528
5	11.93	-388.02	74.90	35.34	42.41	107942	38914	3072

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 62 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-475.54	519.59	35.34	35.34	97637	52392	3953
2	3.44	-402.76	446.40	35.34	35.34	82007	44439	3350
3	6.40	-595.58	373.20	35.34	35.34	153769	62113	4803

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 62 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-717.86	486.94	35.34	35.34	180975	75410	5813
2	3.44	-353.19	413.74	35.34	35.34	69526	39194	2946
3	6.40	-388.02	340.55	35.34	35.34	88910	41796	3187

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	455.33	160.85	42.41	35.34	43543	111563	3378
2	3.33	-406.34	152.77	42.41	42.41	98064	37524	2917
3	6.20	-566.68	144.63	42.41	35.34	171020	53293	4240
4	9.04	-239.74	136.58	42.41	35.34	63091	23837	1856
5	11.93	656.43	128.42	42.41	35.34	60901	171327	4772

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-560.55	103.13	35.34	42.41	156459	56116	4432
2	3.28	199.18	95.60	35.34	42.41	21041	58558	1662
3	6.20	495.57	87.77	35.34	42.41	49484	164373	3994
4	9.12	290.11	79.94	35.34	42.41	29545	92631	2367
5	11.93	-382.82	72.40	35.34	42.41	106648	38362	3029

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-455.33	484.84	35.34	35.34	94863	50031	3780
2	3.44	-375.14	420.03	35.34	35.34	75926	41435	3122
3	6.40	-560.55	355.23	35.34	35.34	144257	58520	4523

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 95.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.48	-656.43	457.40	35.34	35.34	164068	69130	5323
2	3.44	-337.63	392.59	35.34	35.34	66775	37439	2815
3	6.40	-382.82	327.79	35.34	35.34	88647	41133	3140

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X_i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M_p	Momento, espresso in kNm
M_n	Momento, espresse in kNm
w_k	Ampiezza fessure, espresse in mm
w_{lim}	Apertura limite fessure, espresse in mm
s	Distanza media tra le fessure, espresse in mm
ϵ_{sm}	Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 57 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.47	42.41	35.34	370.71	-363.97	574.64	0.14	0.20	150.74	0.053
2	3.33	42.41	42.41	372.71	-372.71	-336.31	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.20	42.41	35.34	370.71	-363.97	-589.86	0.19	0.20	164.88	0.065
4	9.04	42.41	35.34	370.71	-363.97	-338.96	0.00	0.20	0.00	0.000
5	11.93	42.41	35.34	370.71	-363.97	568.67	0.14	0.20	150.74	0.052

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 57 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.47	35.34	42.41	328.93	-335.28	-476.83	0.12	0.20	150.74	0.046
2	3.28	35.34	42.41	328.93	-335.28	254.89	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.20	35.34	42.41	328.93	-335.28	510.99	0.17	0.20	164.88	0.061
4	9.12	35.34	42.41	328.93	-335.28	253.82	0.00	0.20	0.00	0.000
5	11.93	35.34	42.41	328.93	-335.28	-479.68	0.12	0.20	150.74	0.047

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 57 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-574.64	0.12	0.20	164.88	0.043
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-380.50	0.06	0.20	164.88	0.022
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-476.83	0.10	0.20	164.88	0.036

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 57 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-568.67	0.12	0.20	164.88	0.042
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-381.14	0.06	0.20	164.88	0.022
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-479.68	0.10	0.20	164.88	0.036

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 58 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.47	42.41	35.34	370.71	-363.97	574.64	0.14	0.30	150.74	0.053
2	3.33	42.41	42.41	372.71	-372.71	-336.31	0.00	0.30	0.00	0.000
3	6.20	42.41	35.34	370.71	-363.97	-589.86	0.19	0.30	164.88	0.065
4	9.04	42.41	35.34	370.71	-363.97	-338.96	0.00	0.30	0.00	0.000
5	11.93	42.41	35.34	370.71	-363.97	568.67	0.14	0.30	150.74	0.052

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 58 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.47	35.34	42.41	328.93	-335.28	-476.83	0.12	0.30	150.74	0.046
2	3.28	35.34	42.41	328.93	-335.28	254.89	0.00	0.30	0.00	0.000
3	6.20	35.34	42.41	328.93	-335.28	510.99	0.17	0.30	164.88	0.061
4	9.12	35.34	42.41	328.93	-335.28	253.82	0.00	0.30	0.00	0.000
5	11.93	35.34	42.41	328.93	-335.28	-479.68	0.12	0.30	150.74	0.047

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 58 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fl}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
-------------	---	----------	----------	-------	-------	---	---	-----------	-------	-----------------

1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-574.64	0.12	0.30	164.88	0.043
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-380.50	0.06	0.30	164.88	0.022
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-476.83	0.10	0.30	164.88	0.036

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 58 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-568.67	0.12	0.30	164.88	0.042
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-381.14	0.06	0.30	164.88	0.022
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-479.68	0.10	0.30	164.88	0.036

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 60 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	42.41	35.34	370.71	-363.97	724.39	0.19	0.20	150.74	0.073
2	3.33	42.41	42.41	372.71	-372.71	-241.74	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.20	42.41	35.34	370.71	-363.97	-606.43	0.19	0.20	164.88	0.067
4	9.04	42.41	35.34	370.71	-363.97	-447.01	0.12	0.20	164.88	0.041
5	11.93	42.41	35.34	370.71	-363.97	469.13	0.10	0.20	150.74	0.037

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 60 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	42.41	328.93	-335.28	-384.85	0.09	0.20	150.74	0.033
2	3.28	35.34	42.41	328.93	-335.28	311.37	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.20	35.34	42.41	328.93	-335.28	519.40	0.18	0.20	164.88	0.062
4	9.12	35.34	42.41	328.93	-335.28	202.74	0.00	0.20	0.00	0.000
5	11.93	35.34	42.41	328.93	-335.28	-598.83	0.16	0.20	150.74	0.062

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 60 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-724.39	0.19	0.20	164.88	0.067
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-352.23	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-384.85	0.07	0.20	164.88	0.025

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 60 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-469.13	0.08	0.20	164.88	0.027
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-403.38	0.07	0.20	164.88	0.023
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-598.83	0.15	0.20	164.88	0.053

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 61 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	42.41	35.34	370.71	-363.97	662.73	0.17	0.20	150.74	0.065
2	3.33	42.41	42.41	372.71	-372.71	-236.35	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.20	42.41	35.34	370.71	-363.97	-566.66	0.17	0.20	164.88	0.061
4	9.04	42.41	35.34	370.71	-363.97	-408.38	0.10	0.20	164.88	0.035
5	11.93	42.41	35.34	370.71	-363.97	449.09	0.09	0.20	150.74	0.035

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 61 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	42.41	328.93	-335.28	-379.78	0.09	0.20	150.74	0.033
2	3.28	35.34	42.41	328.93	-335.28	291.26	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.20	35.34	42.41	328.93	-335.28	495.55	0.17	0.20	164.88	0.058
4	9.12	35.34	42.41	328.93	-335.28	197.97	0.00	0.20	0.00	0.000
5	11.93	35.34	42.41	328.93	-335.28	-563.65	0.15	0.20	150.74	0.057

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 61 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-662.73	0.17	0.20	164.88	0.059
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-336.80	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-379.78	0.07	0.20	164.88	0.025

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 61 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-449.09	0.08	0.20	164.88	0.026
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-375.77	0.06	0.20	164.88	0.022
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-563.65	0.14	0.20	164.88	0.049

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 62 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	42.41	35.34	370.71	-363.97	475.54	0.10	0.20	150.74	0.038
2	3.33	42.41	42.41	372.71	-372.71	-444.59	0.09	0.20	150.74	0.034
3	6.20	42.41	35.34	370.71	-363.97	-606.47	0.19	0.20	164.88	0.067
4	9.04	42.41	35.34	370.71	-363.97	-245.80	0.00	0.20	0.00	0.000
5	11.93	42.41	35.34	370.71	-363.97	717.86	0.19	0.20	150.74	0.072

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 62 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	42.41	328.93	-335.28	-595.58	0.16	0.20	150.74	0.062
2	3.28	35.34	42.41	328.93	-335.28	204.03	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.20	35.34	42.41	328.93	-335.28	519.44	0.18	0.20	164.88	0.062
4	9.12	35.34	42.41	328.93	-335.28	310.16	0.00	0.20	0.00	0.000
5	11.93	35.34	42.41	328.93	-335.28	-388.02	0.09	0.20	150.74	0.034

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 62 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-475.54	0.08	0.20	164.88	0.028
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-402.76	0.07	0.20	164.88	0.023
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-595.58	0.15	0.20	164.88	0.053

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 62 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-717.86	0.19	0.20	164.88	0.066
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-353.19	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-388.02	0.07	0.20	164.88	0.025

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	42.41	35.34	370.71	-363.97	455.33	0.09	0.20	150.74	0.036
2	3.33	42.41	42.41	372.71	-372.71	-406.34	0.08	0.20	150.74	0.029
3	6.20	42.41	35.34	370.71	-363.97	-566.68	0.17	0.20	164.88	0.061
4	9.04	42.41	35.34	370.71	-363.97	-239.74	0.00	0.20	0.00	0.000
5	11.93	42.41	35.34	370.71	-363.97	656.43	0.17	0.20	150.74	0.064

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	42.41	328.93	-335.28	-560.55	0.15	0.20	150.74	0.057
2	3.28	35.34	42.41	328.93	-335.28	199.18	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.20	35.34	42.41	328.93	-335.28	495.57	0.17	0.20	164.88	0.058
4	9.12	35.34	42.41	328.93	-335.28	290.11	0.00	0.20	0.00	0.000
5	11.93	35.34	42.41	328.93	-335.28	-382.82	0.09	0.20	150.74	0.033

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-455.33	0.08	0.20	164.88	0.027
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-375.14	0.06	0.20	164.88	0.022
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-560.55	0.14	0.20	164.88	0.048

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.47	35.34	35.34	362.01	-362.01	-656.43	0.17	0.20	164.88	0.058
2	3.44	35.34	35.34	362.01	-362.01	-337.63	0.00	0.20	0.00	0.000
3	6.40	35.34	35.34	362.01	-362.01	-382.82	0.07	0.20	164.88	0.025

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0.48	-3.2393	3.2671	-0.0868	1.5926
3.33	-3.2411	3.2658	0.0717	1.1349
6.20	-3.2428	3.2642	0.1719	0.8967
9.04	-3.2443	3.2626	0.0784	1.1075
11.83	-3.2457	3.2607	-0.0759	1.5433

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0.48	-4.1254	4.1619	-0.0827	1.6035
3.28	-4.1264	4.1613	0.2930	1.6993
6.20	-4.1272	4.1606	0.5514	1.7079
9.12	-4.1280	4.1597	0.3007	1.6722
11.93	-4.1285	4.1587	-0.0717	1.5542

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0.48	-3.2393	3.2671	-0.0868	1.5926
3.44	-3.7798	3.6559	-0.0845	1.5985
6.40	-4.1254	4.1619	-0.0827	1.6035

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0.48	-3.2457	3.2607	-0.0759	1.5433
3.44	-3.6278	3.8070	-0.0735	1.5492
6.40	-4.1285	4.1587	-0.0717	1.5542

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	-1172.09	31.26	-660.62	-258.22	-104.34	303.85
3.33	-156.91	777.58	-321.38	-33.11	-104.34	296.23
6.20	331.39	810.62	-157.40	161.66	-104.34	296.23
9.04	-146.09	783.34	37.19	324.49	-104.34	296.23
11.93	-1170.70	33.89	257.22	659.61	-104.34	304.21

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.48	-898.23	47.25	126.52	490.15	-89.26	179.05
3.28	-28.21	472.61	50.33	267.31	-89.26	162.34
6.20	230.74	706.28	-69.66	69.17	-89.26	148.04
9.12	-28.67	473.39	-267.31	-50.33	-89.26	162.69
11.93	-901.72	46.92	-490.15	-126.13	-89.26	179.41

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.48	-1172.09	31.26	-194.81	478.62	264.52	669.55
3.44	-744.82	-89.45	-133.76	164.59	195.52	579.85
6.40	-898.23	47.25	-179.05	89.26	126.52	490.15

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.48	-1170.70	33.89	-475.69	196.34	264.13	669.55
3.44	-741.04	-91.52	-165.07	135.25	195.13	579.85
6.40	-901.72	46.92	-89.26	179.41	126.13	490.15

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{\min} [kPa]	σ_{\max} [kPa]
0.48	0	319
3.33	14	227
6.20	34	179
9.04	16	221
11.93	0	309

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.48	42.41	35.34	1.30
3.33	42.41	42.41	1.70
6.20	42.41	35.34	1.41
9.04	42.41	35.34	1.43
11.93	42.41	35.34	1.30

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.48	0.00	1288.83	3845.21	14.14
3.33	413.43	0.00	0.00	0.00
6.20	413.43	0.00	0.00	0.00
9.04	413.43	0.00	0.00	0.00
11.93	0.00	1288.83	3845.21	14.14

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.48	35.34	42.41	1.59
3.28	35.34	42.41	1.84
6.20	35.34	42.41	1.60
9.12	35.34	42.41	1.83
11.93	35.34	42.41	1.59

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.48	0.00	646.14	3607.06	7.07
3.28	382.30	0.00	0.00	0.00
6.20	382.30	0.00	0.00	0.00
9.12	382.30	0.00	0.00	0.00
11.93	0.00	646.14	3607.06	7.07

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.48	35.34	35.34	1.22
3.44	35.34	35.34	2.20
6.40	35.34	35.34	1.67

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.48	0.00	644.41	3897.58	7.07

3.44	436.70	0.00	0.00	0.00
6.40	423.81	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.48	35.34	35.34	1.23
3.44	35.34	35.34	2.21
6.40	35.34	35.34	1.66

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.48	0.00	644.41	3897.58	7.07
3.44	436.70	0.00	0.00	0.00
6.40	423.81	0.00	0.00	0.00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.48	42.41	35.34	5262	189442	67137
3.33	42.41	42.41	3187	40972	107790
6.20	42.41	35.34	4537	57022	183113
9.04	42.41	35.34	3388	42918	128902
11.93	42.41	35.34	5216	187622	66553

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 90.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.48	35.34	42.41	4705	59543	166639
3.28	35.34	42.41	2537	99822	31647
6.20	35.34	42.41	4185	172508	51832
9.12	35.34	42.41	2528	99411	31527
11.93	35.34	42.41	4730	59860	167595

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.48	35.34	35.34	5861	75972	183629
3.44	35.34	35.34	3350	44439	82007
6.40	35.34	35.34	4803	62113	153769

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 95.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.48	35.34	35.34	5813	75410	180975
3.44	35.34	35.34	3357	44544	81760
6.40	35.34	35.34	4830	62485	154359

Schema Strutturale

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [cmq]	Inerzia [cm ⁴]
Fondazione	9500.00	7144791.67
Piedritto sinistro	9500.00	7144791.67
Piedritto destro	9500.00	7144791.67
Traverso	9000.00	6075000.00

Simbologia adottata ed unità di misura

N	indice elemento
N_i	indice nodo iniziale elemento
N_j	indice nodo finale elemento
(X_i, Y_i)	coordinate nodo iniziale, espresse in cm
(X_j, Y_j)	coordinate nodo finale, espresse in cm
$Dest$	appartenenza elemento

N	N_i	N_j	X_i	Y_i	X_j	Y_j	Dest
1	1	2	47.50	47.50	55.63	47.50	Fond
2	2	3	55.63	47.50	63.75	47.50	Fond
3	3	4	63.75	47.50	71.88	47.50	Fond
4	4	5	71.88	47.50	80.00	47.50	Fond
5	5	6	80.00	47.50	87.50	47.50	Fond
6	6	7	87.50	47.50	95.00	47.50	Fond
7	7	8	95.00	47.50	104.91	47.50	Fond
8	8	9	104.91	47.50	114.81	47.50	Fond
9	9	10	114.81	47.50	124.72	47.50	Fond
10	10	11	124.72	47.50	134.62	47.50	Fond
11	11	12	134.62	47.50	144.53	47.50	Fond
12	12	13	144.53	47.50	154.43	47.50	Fond
13	13	14	154.43	47.50	164.34	47.50	Fond
14	14	15	164.34	47.50	174.25	47.50	Fond
15	15	16	174.25	47.50	184.15	47.50	Fond
16	16	17	184.15	47.50	194.06	47.50	Fond
17	17	18	194.06	47.50	203.96	47.50	Fond
18	18	19	203.96	47.50	213.87	47.50	Fond
19	19	20	213.87	47.50	223.77	47.50	Fond
20	20	21	223.77	47.50	233.68	47.50	Fond
21	21	22	233.68	47.50	243.58	47.50	Fond
22	22	23	243.58	47.50	253.49	47.50	Fond
23	23	24	253.49	47.50	263.40	47.50	Fond
24	24	25	263.40	47.50	273.30	47.50	Fond
25	25	26	273.30	47.50	283.21	47.50	Fond
26	26	27	283.21	47.50	293.11	47.50	Fond
27	27	28	293.11	47.50	303.02	47.50	Fond
28	28	29	303.02	47.50	312.92	47.50	Fond
29	29	30	312.92	47.50	322.83	47.50	Fond
30	30	31	322.83	47.50	332.74	47.50	Fond
31	31	32	332.74	47.50	342.64	47.50	Fond
32	32	33	342.64	47.50	352.55	47.50	Fond
33	33	34	352.55	47.50	362.45	47.50	Fond
34	34	35	362.45	47.50	372.36	47.50	Fond
35	35	36	372.36	47.50	382.26	47.50	Fond
36	36	37	382.26	47.50	392.17	47.50	Fond
37	37	38	392.17	47.50	402.08	47.50	Fond
38	38	39	402.08	47.50	411.98	47.50	Fond
39	39	40	411.98	47.50	421.89	47.50	Fond
40	40	41	421.89	47.50	431.79	47.50	Fond
41	41	42	431.79	47.50	441.70	47.50	Fond
42	42	43	441.70	47.50	451.60	47.50	Fond
43	43	44	451.60	47.50	461.51	47.50	Fond
44	44	45	461.51	47.50	471.42	47.50	Fond
45	45	46	471.42	47.50	481.32	47.50	Fond
46	46	47	481.32	47.50	491.23	47.50	Fond
47	47	48	491.23	47.50	501.13	47.50	Fond
48	48	49	501.13	47.50	511.04	47.50	Fond
49	49	50	511.04	47.50	520.94	47.50	Fond
50	50	51	520.94	47.50	530.85	47.50	Fond
51	51	52	530.85	47.50	540.75	47.50	Fond
52	52	53	540.75	47.50	550.66	47.50	Fond
53	53	54	550.66	47.50	560.57	47.50	Fond
54	54	55	560.57	47.50	570.47	47.50	Fond
55	55	56	570.47	47.50	580.38	47.50	Fond
56	56	57	580.38	47.50	590.28	47.50	Fond
57	57	58	590.28	47.50	600.19	47.50	Fond

58	58	59	600.19	47.50	610.09	47.50	Fond
59	59	60	610.09	47.50	620.00	47.50	Fond
60	60	61	620.00	47.50	629.81	47.50	Fond
61	61	62	629.81	47.50	639.62	47.50	Fond
62	62	63	639.62	47.50	649.42	47.50	Fond
63	63	64	649.42	47.50	659.23	47.50	Fond
64	64	65	659.23	47.50	669.04	47.50	Fond
65	65	66	669.04	47.50	678.85	47.50	Fond
66	66	67	678.85	47.50	688.65	47.50	Fond
67	67	68	688.65	47.50	698.46	47.50	Fond
68	68	69	698.46	47.50	708.27	47.50	Fond
69	69	70	708.27	47.50	718.08	47.50	Fond
70	70	71	718.08	47.50	727.88	47.50	Fond
71	71	72	727.88	47.50	737.69	47.50	Fond
72	72	73	737.69	47.50	747.50	47.50	Fond
73	73	74	747.50	47.50	757.31	47.50	Fond
74	74	75	757.31	47.50	767.12	47.50	Fond
75	75	76	767.12	47.50	776.92	47.50	Fond
76	76	77	776.92	47.50	786.73	47.50	Fond
77	77	78	786.73	47.50	796.54	47.50	Fond
78	78	79	796.54	47.50	806.35	47.50	Fond
79	79	80	806.35	47.50	816.15	47.50	Fond
80	80	81	816.15	47.50	825.96	47.50	Fond
81	81	82	825.96	47.50	835.77	47.50	Fond
82	82	83	835.77	47.50	845.58	47.50	Fond
83	83	84	845.58	47.50	855.38	47.50	Fond
84	84	85	855.38	47.50	865.19	47.50	Fond
85	85	86	865.19	47.50	875.00	47.50	Fond
86	86	87	875.00	47.50	884.81	47.50	Fond
87	87	88	884.81	47.50	894.62	47.50	Fond
88	88	89	894.62	47.50	904.42	47.50	Fond
89	89	90	904.42	47.50	914.23	47.50	Fond
90	90	91	914.23	47.50	924.04	47.50	Fond
91	91	92	924.04	47.50	933.85	47.50	Fond
92	92	93	933.85	47.50	943.65	47.50	Fond
93	93	94	943.65	47.50	953.46	47.50	Fond
94	94	95	953.46	47.50	963.27	47.50	Fond
95	95	96	963.27	47.50	973.08	47.50	Fond
96	96	97	973.08	47.50	982.88	47.50	Fond
97	97	98	982.88	47.50	992.69	47.50	Fond
98	98	99	992.69	47.50	1002.50	47.50	Fond
99	99	100	1002.50	47.50	1012.31	47.50	Fond
100	100	101	1012.31	47.50	1022.12	47.50	Fond
101	101	102	1022.12	47.50	1031.92	47.50	Fond
102	102	103	1031.92	47.50	1041.73	47.50	Fond
103	103	104	1041.73	47.50	1051.54	47.50	Fond
104	104	105	1051.54	47.50	1061.35	47.50	Fond
105	105	106	1061.35	47.50	1071.15	47.50	Fond
106	106	107	1071.15	47.50	1080.96	47.50	Fond
107	107	108	1080.96	47.50	1090.77	47.50	Fond
108	108	109	1090.77	47.50	1100.58	47.50	Fond
109	109	110	1100.58	47.50	1110.38	47.50	Fond
110	110	111	1110.38	47.50	1120.19	47.50	Fond
111	111	112	1120.19	47.50	1130.00	47.50	Fond
112	112	113	1130.00	47.50	1137.50	47.50	Fond
113	113	114	1137.50	47.50	1145.00	47.50	Fond
114	114	115	1145.00	47.50	1154.50	47.50	Fond
115	115	116	1154.50	47.50	1164.00	47.50	Fond
116	116	117	1164.00	47.50	1173.50	47.50	Fond
117	117	118	1173.50	47.50	1183.00	47.50	Fond
118	118	119	1183.00	47.50	1192.50	47.50	Fond
119	1	241	47.50	47.50	47.50	55.63	PiedL
120	241	242	47.50	55.63	47.50	63.75	PiedL
121	242	243	47.50	63.75	47.50	71.88	PiedL
122	243	244	47.50	71.88	47.50	80.00	PiedL
123	244	245	47.50	80.00	47.50	89.77	PiedL
124	245	246	47.50	89.77	47.50	99.54	PiedL
125	246	247	47.50	99.54	47.50	109.31	PiedL
126	247	248	47.50	109.31	47.50	119.07	PiedL
127	248	249	47.50	119.07	47.50	128.84	PiedL
128	249	250	47.50	128.84	47.50	138.61	PiedL
129	250	251	47.50	138.61	47.50	148.38	PiedL
130	251	252	47.50	148.38	47.50	158.15	PiedL
131	252	253	47.50	158.15	47.50	167.92	PiedL
132	253	254	47.50	167.92	47.50	177.69	PiedL
133	254	255	47.50	177.69	47.50	187.45	PiedL
134	255	256	47.50	187.45	47.50	197.22	PiedL

135	256	257	47.50	197.22	47.50	206.99	PiedL
136	257	258	47.50	206.99	47.50	216.76	PiedL
137	258	259	47.50	216.76	47.50	226.53	PiedL
138	259	260	47.50	226.53	47.50	236.30	PiedL
139	260	261	47.50	236.30	47.50	246.06	PiedL
140	261	262	47.50	246.06	47.50	255.83	PiedL
141	262	263	47.50	255.83	47.50	265.60	PiedL
142	263	264	47.50	265.60	47.50	275.37	PiedL
143	264	265	47.50	275.37	47.50	285.14	PiedL
144	265	266	47.50	285.14	47.50	294.91	PiedL
145	266	267	47.50	294.91	47.50	304.68	PiedL
146	267	268	47.50	304.68	47.50	314.44	PiedL
147	268	269	47.50	314.44	47.50	324.21	PiedL
148	269	270	47.50	324.21	47.50	333.98	PiedL
149	270	271	47.50	333.98	47.50	343.75	PiedL
150	271	272	47.50	343.75	47.50	353.59	PiedL
151	272	273	47.50	353.59	47.50	363.44	PiedL
152	273	274	47.50	363.44	47.50	373.28	PiedL
153	274	275	47.50	373.28	47.50	383.12	PiedL
154	275	276	47.50	383.12	47.50	392.97	PiedL
155	276	277	47.50	392.97	47.50	402.81	PiedL
156	277	278	47.50	402.81	47.50	412.66	PiedL
157	278	279	47.50	412.66	47.50	422.50	PiedL
158	279	280	47.50	422.50	47.50	432.34	PiedL
159	280	281	47.50	432.34	47.50	442.19	PiedL
160	281	282	47.50	442.19	47.50	452.03	PiedL
161	282	283	47.50	452.03	47.50	461.87	PiedL
162	283	284	47.50	461.87	47.50	471.72	PiedL
163	284	285	47.50	471.72	47.50	481.56	PiedL
164	285	286	47.50	481.56	47.50	491.41	PiedL
165	286	287	47.50	491.41	47.50	501.25	PiedL
166	287	288	47.50	501.25	47.50	511.09	PiedL
167	288	289	47.50	511.09	47.50	520.94	PiedL
168	289	290	47.50	520.94	47.50	530.78	PiedL
169	290	291	47.50	530.78	47.50	540.63	PiedL
170	291	292	47.50	540.63	47.50	550.47	PiedL
171	292	293	47.50	550.47	47.50	560.31	PiedL
172	293	294	47.50	560.31	47.50	570.16	PiedL
173	294	295	47.50	570.16	47.50	580.00	PiedL
174	295	296	47.50	580.00	47.50	588.57	PiedL
175	296	297	47.50	588.57	47.50	597.14	PiedL
176	297	298	47.50	597.14	47.50	605.71	PiedL
177	298	299	47.50	605.71	47.50	614.29	PiedL
178	299	300	47.50	614.29	47.50	622.86	PiedL
179	300	301	47.50	622.86	47.50	631.43	PiedL
180	301	485	47.50	631.43	47.50	640.00	PiedL
181	119	363	1192.50	47.50	1192.50	55.63	PiedR
182	363	364	1192.50	55.63	1192.50	63.75	PiedR
183	364	365	1192.50	63.75	1192.50	71.88	PiedR
184	365	366	1192.50	71.88	1192.50	80.00	PiedR
185	366	367	1192.50	80.00	1192.50	89.77	PiedR
186	367	368	1192.50	89.77	1192.50	99.54	PiedR
187	368	369	1192.50	99.54	1192.50	109.31	PiedR
188	369	370	1192.50	109.31	1192.50	119.07	PiedR
189	370	371	1192.50	119.07	1192.50	128.84	PiedR
190	371	372	1192.50	128.84	1192.50	138.61	PiedR
191	372	373	1192.50	138.61	1192.50	148.38	PiedR
192	373	374	1192.50	148.38	1192.50	158.15	PiedR
193	374	375	1192.50	158.15	1192.50	167.92	PiedR
194	375	376	1192.50	167.92	1192.50	177.69	PiedR
195	376	377	1192.50	177.69	1192.50	187.45	PiedR
196	377	378	1192.50	187.45	1192.50	197.22	PiedR
197	378	379	1192.50	197.22	1192.50	206.99	PiedR
198	379	380	1192.50	206.99	1192.50	216.76	PiedR
199	380	381	1192.50	216.76	1192.50	226.53	PiedR
200	381	382	1192.50	226.53	1192.50	236.30	PiedR
201	382	383	1192.50	236.30	1192.50	246.06	PiedR
202	383	384	1192.50	246.06	1192.50	255.83	PiedR
203	384	385	1192.50	255.83	1192.50	265.60	PiedR
204	385	386	1192.50	265.60	1192.50	275.37	PiedR
205	386	387	1192.50	275.37	1192.50	285.14	PiedR
206	387	388	1192.50	285.14	1192.50	294.91	PiedR
207	388	389	1192.50	294.91	1192.50	304.68	PiedR
208	389	390	1192.50	304.68	1192.50	314.44	PiedR
209	390	391	1192.50	314.44	1192.50	324.21	PiedR
210	391	392	1192.50	324.21	1192.50	333.98	PiedR
211	392	393	1192.50	333.98	1192.50	343.75	PiedR

212	393	394	1192.50	343.75	1192.50	353.59	PiedR
213	394	395	1192.50	353.59	1192.50	363.44	PiedR
214	395	396	1192.50	363.44	1192.50	373.28	PiedR
215	396	397	1192.50	373.28	1192.50	383.12	PiedR
216	397	398	1192.50	383.12	1192.50	392.97	PiedR
217	398	399	1192.50	392.97	1192.50	402.81	PiedR
218	399	400	1192.50	402.81	1192.50	412.66	PiedR
219	400	401	1192.50	412.66	1192.50	422.50	PiedR
220	401	402	1192.50	422.50	1192.50	432.34	PiedR
221	402	403	1192.50	432.34	1192.50	442.19	PiedR
222	403	404	1192.50	442.19	1192.50	452.03	PiedR
223	404	405	1192.50	452.03	1192.50	461.87	PiedR
224	405	406	1192.50	461.87	1192.50	471.72	PiedR
225	406	407	1192.50	471.72	1192.50	481.56	PiedR
226	407	408	1192.50	481.56	1192.50	491.41	PiedR
227	408	409	1192.50	491.41	1192.50	501.25	PiedR
228	409	410	1192.50	501.25	1192.50	511.09	PiedR
229	410	411	1192.50	511.09	1192.50	520.94	PiedR
230	411	412	1192.50	520.94	1192.50	530.78	PiedR
231	412	413	1192.50	530.78	1192.50	540.63	PiedR
232	413	414	1192.50	540.63	1192.50	550.47	PiedR
233	414	415	1192.50	550.47	1192.50	560.31	PiedR
234	415	416	1192.50	560.31	1192.50	570.16	PiedR
235	416	417	1192.50	570.16	1192.50	580.00	PiedR
236	417	418	1192.50	580.00	1192.50	588.57	PiedR
237	418	419	1192.50	588.57	1192.50	597.14	PiedR
238	419	420	1192.50	597.14	1192.50	605.71	PiedR
239	420	421	1192.50	605.71	1192.50	614.29	PiedR
240	421	422	1192.50	614.29	1192.50	622.86	PiedR
241	422	423	1192.50	622.86	1192.50	631.43	PiedR
242	423	545	1192.50	631.43	1192.50	640.00	PiedR
243	485	486	47.50	640.00	57.74	640.00	Trav
244	486	487	57.74	640.00	76.37	640.00	Trav
245	487	488	76.37	640.00	95.00	640.00	Trav
246	488	489	95.00	640.00	114.44	640.00	Trav
247	489	490	114.44	640.00	133.89	640.00	Trav
248	490	491	133.89	640.00	153.33	640.00	Trav
249	491	492	153.33	640.00	172.78	640.00	Trav
250	492	493	172.78	640.00	192.22	640.00	Trav
251	493	494	192.22	640.00	211.67	640.00	Trav
252	494	495	211.67	640.00	231.11	640.00	Trav
253	495	496	231.11	640.00	250.56	640.00	Trav
254	496	497	250.56	640.00	270.00	640.00	Trav
255	497	498	270.00	640.00	289.44	640.00	Trav
256	498	499	289.44	640.00	308.89	640.00	Trav
257	499	500	308.89	640.00	328.33	640.00	Trav
258	500	501	328.33	640.00	347.78	640.00	Trav
259	501	502	347.78	640.00	367.22	640.00	Trav
260	502	503	367.22	640.00	386.67	640.00	Trav
261	503	504	386.67	640.00	406.11	640.00	Trav
262	504	505	406.11	640.00	425.56	640.00	Trav
263	505	506	425.56	640.00	445.00	640.00	Trav
264	506	507	445.00	640.00	464.44	640.00	Trav
265	507	508	464.44	640.00	483.89	640.00	Trav
266	508	509	483.89	640.00	503.33	640.00	Trav
267	509	510	503.33	640.00	522.78	640.00	Trav
268	510	511	522.78	640.00	542.22	640.00	Trav
269	511	512	542.22	640.00	561.67	640.00	Trav
270	512	513	561.67	640.00	581.11	640.00	Trav
271	513	514	581.11	640.00	600.56	640.00	Trav
272	514	515	600.56	640.00	620.00	640.00	Trav
273	515	516	620.00	640.00	639.44	640.00	Trav
274	516	517	639.44	640.00	658.89	640.00	Trav
275	517	518	658.89	640.00	678.33	640.00	Trav
276	518	519	678.33	640.00	697.78	640.00	Trav
277	519	520	697.78	640.00	717.22	640.00	Trav
278	520	521	717.22	640.00	736.67	640.00	Trav
279	521	522	736.67	640.00	756.11	640.00	Trav
280	522	523	756.11	640.00	775.56	640.00	Trav
281	523	524	775.56	640.00	795.00	640.00	Trav
282	524	525	795.00	640.00	814.44	640.00	Trav
283	525	526	814.44	640.00	833.89	640.00	Trav
284	526	527	833.89	640.00	853.33	640.00	Trav
285	527	528	853.33	640.00	872.78	640.00	Trav
286	528	529	872.78	640.00	892.22	640.00	Trav
287	529	530	892.22	640.00	911.67	640.00	Trav
288	530	531	911.67	640.00	931.11	640.00	Trav

289	531	532	931.11	640.00	950.56	640.00	Trav
290	532	533	950.56	640.00	970.00	640.00	Trav
291	533	534	970.00	640.00	989.44	640.00	Trav
292	534	535	989.44	640.00	1008.89	640.00	Trav
293	535	536	1008.89	640.00	1028.33	640.00	Trav
294	536	537	1028.33	640.00	1047.78	640.00	Trav
295	537	538	1047.78	640.00	1067.22	640.00	Trav
296	538	539	1067.22	640.00	1086.67	640.00	Trav
297	539	540	1086.67	640.00	1106.11	640.00	Trav
298	540	541	1106.11	640.00	1125.56	640.00	Trav
299	541	542	1125.56	640.00	1145.00	640.00	Trav
300	542	543	1145.00	640.00	1162.26	640.00	Trav
301	543	544	1162.26	640.00	1177.38	640.00	Trav
302	544	545	1177.38	640.00	1192.50	640.00	Trav
303	1	120	47.50	47.50	47.50	-52.50	MollaF
304	2	121	55.63	47.50	55.63	-52.50	MollaF
305	3	122	63.75	47.50	63.75	-52.50	MollaF
306	4	123	71.88	47.50	71.88	-52.50	MollaF
307	5	124	80.00	47.50	80.00	-52.50	MollaF
308	6	125	87.50	47.50	87.50	-52.50	MollaF
309	7	126	95.00	47.50	95.00	-52.50	MollaF
310	8	127	104.91	47.50	104.91	-52.50	MollaF
311	9	128	114.81	47.50	114.81	-52.50	MollaF
312	10	129	124.72	47.50	124.72	-52.50	MollaF
313	11	130	134.62	47.50	134.62	-52.50	MollaF
314	12	131	144.53	47.50	144.53	-52.50	MollaF
315	13	132	154.43	47.50	154.43	-52.50	MollaF
316	14	133	164.34	47.50	164.34	-52.50	MollaF
317	15	134	174.25	47.50	174.25	-52.50	MollaF
318	16	135	184.15	47.50	184.15	-52.50	MollaF
319	17	136	194.06	47.50	194.06	-52.50	MollaF
320	18	137	203.96	47.50	203.96	-52.50	MollaF
321	19	138	213.87	47.50	213.87	-52.50	MollaF
322	20	139	223.77	47.50	223.77	-52.50	MollaF
323	21	140	233.68	47.50	233.68	-52.50	MollaF
324	22	141	243.58	47.50	243.58	-52.50	MollaF
325	23	142	253.49	47.50	253.49	-52.50	MollaF
326	24	143	263.40	47.50	263.40	-52.50	MollaF
327	25	144	273.30	47.50	273.30	-52.50	MollaF
328	26	145	283.21	47.50	283.21	-52.50	MollaF
329	27	146	293.11	47.50	293.11	-52.50	MollaF
330	28	147	303.02	47.50	303.02	-52.50	MollaF
331	29	148	312.92	47.50	312.92	-52.50	MollaF
332	30	149	322.83	47.50	322.83	-52.50	MollaF
333	31	150	332.74	47.50	332.74	-52.50	MollaF
334	32	151	342.64	47.50	342.64	-52.50	MollaF
335	33	152	352.55	47.50	352.55	-52.50	MollaF
336	34	153	362.45	47.50	362.45	-52.50	MollaF
337	35	154	372.36	47.50	372.36	-52.50	MollaF
338	36	155	382.26	47.50	382.26	-52.50	MollaF
339	37	156	392.17	47.50	392.17	-52.50	MollaF
340	38	157	402.08	47.50	402.08	-52.50	MollaF
341	39	158	411.98	47.50	411.98	-52.50	MollaF
342	40	159	421.89	47.50	421.89	-52.50	MollaF
343	41	160	431.79	47.50	431.79	-52.50	MollaF
344	42	161	441.70	47.50	441.70	-52.50	MollaF
345	43	162	451.60	47.50	451.60	-52.50	MollaF
346	44	163	461.51	47.50	461.51	-52.50	MollaF
347	45	164	471.42	47.50	471.42	-52.50	MollaF
348	46	165	481.32	47.50	481.32	-52.50	MollaF
349	47	166	491.23	47.50	491.23	-52.50	MollaF
350	48	167	501.13	47.50	501.13	-52.50	MollaF
351	49	168	511.04	47.50	511.04	-52.50	MollaF
352	50	169	520.94	47.50	520.94	-52.50	MollaF
353	51	170	530.85	47.50	530.85	-52.50	MollaF
354	52	171	540.75	47.50	540.75	-52.50	MollaF
355	53	172	550.66	47.50	550.66	-52.50	MollaF
356	54	173	560.57	47.50	560.57	-52.50	MollaF
357	55	174	570.47	47.50	570.47	-52.50	MollaF
358	56	175	580.38	47.50	580.38	-52.50	MollaF
359	57	176	590.28	47.50	590.28	-52.50	MollaF
360	58	177	600.19	47.50	600.19	-52.50	MollaF
361	59	178	610.09	47.50	610.09	-52.50	MollaF
362	60	179	620.00	47.50	620.00	-52.50	MollaF
363	61	180	629.81	47.50	629.81	-52.50	MollaF
364	62	181	639.62	47.50	639.62	-52.50	MollaF
365	63	182	649.42	47.50	649.42	-52.50	MollaF

366	64	183	659.23	47.50	659.23	-52.50	MollaF
367	65	184	669.04	47.50	669.04	-52.50	MollaF
368	66	185	678.85	47.50	678.85	-52.50	MollaF
369	67	186	688.65	47.50	688.65	-52.50	MollaF
370	68	187	698.46	47.50	698.46	-52.50	MollaF
371	69	188	708.27	47.50	708.27	-52.50	MollaF
372	70	189	718.08	47.50	718.08	-52.50	MollaF
373	71	190	727.88	47.50	727.88	-52.50	MollaF
374	72	191	737.69	47.50	737.69	-52.50	MollaF
375	73	192	747.50	47.50	747.50	-52.50	MollaF
376	74	193	757.31	47.50	757.31	-52.50	MollaF
377	75	194	767.12	47.50	767.12	-52.50	MollaF
378	76	195	776.92	47.50	776.92	-52.50	MollaF
379	77	196	786.73	47.50	786.73	-52.50	MollaF
380	78	197	796.54	47.50	796.54	-52.50	MollaF
381	79	198	806.35	47.50	806.35	-52.50	MollaF
382	80	199	816.15	47.50	816.15	-52.50	MollaF
383	81	200	825.96	47.50	825.96	-52.50	MollaF
384	82	201	835.77	47.50	835.77	-52.50	MollaF
385	83	202	845.58	47.50	845.58	-52.50	MollaF
386	84	203	855.38	47.50	855.38	-52.50	MollaF
387	85	204	865.19	47.50	865.19	-52.50	MollaF
388	86	205	875.00	47.50	875.00	-52.50	MollaF
389	87	206	884.81	47.50	884.81	-52.50	MollaF
390	88	207	894.62	47.50	894.62	-52.50	MollaF
391	89	208	904.42	47.50	904.42	-52.50	MollaF
392	90	209	914.23	47.50	914.23	-52.50	MollaF
393	91	210	924.04	47.50	924.04	-52.50	MollaF
394	92	211	933.85	47.50	933.85	-52.50	MollaF
395	93	212	943.65	47.50	943.65	-52.50	MollaF
396	94	213	953.46	47.50	953.46	-52.50	MollaF
397	95	214	963.27	47.50	963.27	-52.50	MollaF
398	96	215	973.08	47.50	973.08	-52.50	MollaF
399	97	216	982.88	47.50	982.88	-52.50	MollaF
400	98	217	992.69	47.50	992.69	-52.50	MollaF
401	99	218	1002.50	47.50	1002.50	-52.50	MollaF
402	100	219	1012.31	47.50	1012.31	-52.50	MollaF
403	101	220	1022.12	47.50	1022.12	-52.50	MollaF
404	102	221	1031.92	47.50	1031.92	-52.50	MollaF
405	103	222	1041.73	47.50	1041.73	-52.50	MollaF
406	104	223	1051.54	47.50	1051.54	-52.50	MollaF
407	105	224	1061.35	47.50	1061.35	-52.50	MollaF
408	106	225	1071.15	47.50	1071.15	-52.50	MollaF
409	107	226	1080.96	47.50	1080.96	-52.50	MollaF
410	108	227	1090.77	47.50	1090.77	-52.50	MollaF
411	109	228	1100.58	47.50	1100.58	-52.50	MollaF
412	110	229	1110.38	47.50	1110.38	-52.50	MollaF
413	111	230	1120.19	47.50	1120.19	-52.50	MollaF
414	112	231	1130.00	47.50	1130.00	-52.50	MollaF
415	113	232	1137.50	47.50	1137.50	-52.50	MollaF
416	114	233	1145.00	47.50	1145.00	-52.50	MollaF
417	115	234	1154.50	47.50	1154.50	-52.50	MollaF
418	116	235	1164.00	47.50	1164.00	-52.50	MollaF
419	117	236	1173.50	47.50	1173.50	-52.50	MollaF
420	118	237	1183.00	47.50	1183.00	-52.50	MollaF
421	119	238	1192.50	47.50	1192.50	-52.50	MollaF
422	1	239	47.50	47.50	-52.50	47.50	MollaPL
423	241	302	47.50	55.63	-52.50	55.63	MollaPL
424	242	303	47.50	63.75	-52.50	63.75	MollaPL
425	243	304	47.50	71.88	-52.50	71.88	MollaPL
426	244	305	47.50	80.00	-52.50	80.00	MollaPL
427	245	306	47.50	89.77	-52.50	89.77	MollaPL
428	246	307	47.50	99.54	-52.50	99.54	MollaPL
429	247	308	47.50	109.31	-52.50	109.31	MollaPL
430	248	309	47.50	119.07	-52.50	119.07	MollaPL
431	249	310	47.50	128.84	-52.50	128.84	MollaPL
432	250	311	47.50	138.61	-52.50	138.61	MollaPL
433	251	312	47.50	148.38	-52.50	148.38	MollaPL
434	252	313	47.50	158.15	-52.50	158.15	MollaPL
435	253	314	47.50	167.92	-52.50	167.92	MollaPL
436	254	315	47.50	177.69	-52.50	177.69	MollaPL
437	255	316	47.50	187.45	-52.50	187.45	MollaPL
438	256	317	47.50	197.22	-52.50	197.22	MollaPL
439	257	318	47.50	206.99	-52.50	206.99	MollaPL
440	258	319	47.50	216.76	-52.50	216.76	MollaPL
441	259	320	47.50	226.53	-52.50	226.53	MollaPL
442	260	321	47.50	236.30	-52.50	236.30	MollaPL

443	261	322	47.50	246.06	-52.50	246.06	MollaPL
444	262	323	47.50	255.83	-52.50	255.83	MollaPL
445	263	324	47.50	265.60	-52.50	265.60	MollaPL
446	264	325	47.50	275.37	-52.50	275.37	MollaPL
447	265	326	47.50	285.14	-52.50	285.14	MollaPL
448	266	327	47.50	294.91	-52.50	294.91	MollaPL
449	267	328	47.50	304.68	-52.50	304.68	MollaPL
450	268	329	47.50	314.44	-52.50	314.44	MollaPL
451	269	330	47.50	324.21	-52.50	324.21	MollaPL
452	270	331	47.50	333.98	-52.50	333.98	MollaPL
453	271	332	47.50	343.75	-52.50	343.75	MollaPL
454	272	333	47.50	353.59	-52.50	353.59	MollaPL
455	273	334	47.50	363.44	-52.50	363.44	MollaPL
456	274	335	47.50	373.28	-52.50	373.28	MollaPL
457	275	336	47.50	383.12	-52.50	383.12	MollaPL
458	276	337	47.50	392.97	-52.50	392.97	MollaPL
459	277	338	47.50	402.81	-52.50	402.81	MollaPL
460	278	339	47.50	412.66	-52.50	412.66	MollaPL
461	279	340	47.50	422.50	-52.50	422.50	MollaPL
462	280	341	47.50	432.34	-52.50	432.34	MollaPL
463	281	342	47.50	442.19	-52.50	442.19	MollaPL
464	282	343	47.50	452.03	-52.50	452.03	MollaPL
465	283	344	47.50	461.87	-52.50	461.87	MollaPL
466	284	345	47.50	471.72	-52.50	471.72	MollaPL
467	285	346	47.50	481.56	-52.50	481.56	MollaPL
468	286	347	47.50	491.41	-52.50	491.41	MollaPL
469	287	348	47.50	501.25	-52.50	501.25	MollaPL
470	288	349	47.50	511.09	-52.50	511.09	MollaPL
471	289	350	47.50	520.94	-52.50	520.94	MollaPL
472	290	351	47.50	530.78	-52.50	530.78	MollaPL
473	291	352	47.50	540.63	-52.50	540.63	MollaPL
474	292	353	47.50	550.47	-52.50	550.47	MollaPL
475	293	354	47.50	560.31	-52.50	560.31	MollaPL
476	294	355	47.50	570.16	-52.50	570.16	MollaPL
477	295	356	47.50	580.00	-52.50	580.00	MollaPL
478	296	357	47.50	588.57	-52.50	588.57	MollaPL
479	297	358	47.50	597.14	-52.50	597.14	MollaPL
480	298	359	47.50	605.71	-52.50	605.71	MollaPL
481	299	360	47.50	614.29	-52.50	614.29	MollaPL
482	300	361	47.50	622.86	-52.50	622.86	MollaPL
483	301	362	47.50	631.43	-52.50	631.43	MollaPL
484	485	546	47.50	640.00	-52.50	640.00	MollaPL
485	119	240	1192.50	47.50	1292.50	47.50	MollaPR
486	363	424	1192.50	55.63	1292.50	55.63	MollaPR
487	364	425	1192.50	63.75	1292.50	63.75	MollaPR
488	365	426	1192.50	71.88	1292.50	71.88	MollaPR
489	366	427	1192.50	80.00	1292.50	80.00	MollaPR
490	367	428	1192.50	89.77	1292.50	89.77	MollaPR
491	368	429	1192.50	99.54	1292.50	99.54	MollaPR
492	369	430	1192.50	109.31	1292.50	109.31	MollaPR
493	370	431	1192.50	119.07	1292.50	119.07	MollaPR
494	371	432	1192.50	128.84	1292.50	128.84	MollaPR
495	372	433	1192.50	138.61	1292.50	138.61	MollaPR
496	373	434	1192.50	148.38	1292.50	148.38	MollaPR
497	374	435	1192.50	158.15	1292.50	158.15	MollaPR
498	375	436	1192.50	167.92	1292.50	167.92	MollaPR
499	376	437	1192.50	177.69	1292.50	177.69	MollaPR
500	377	438	1192.50	187.45	1292.50	187.45	MollaPR
501	378	439	1192.50	197.22	1292.50	197.22	MollaPR
502	379	440	1192.50	206.99	1292.50	206.99	MollaPR
503	380	441	1192.50	216.76	1292.50	216.76	MollaPR
504	381	442	1192.50	226.53	1292.50	226.53	MollaPR
505	382	443	1192.50	236.30	1292.50	236.30	MollaPR
506	383	444	1192.50	246.06	1292.50	246.06	MollaPR
507	384	445	1192.50	255.83	1292.50	255.83	MollaPR
508	385	446	1192.50	265.60	1292.50	265.60	MollaPR
509	386	447	1192.50	275.37	1292.50	275.37	MollaPR
510	387	448	1192.50	285.14	1292.50	285.14	MollaPR
511	388	449	1192.50	294.91	1292.50	294.91	MollaPR
512	389	450	1192.50	304.68	1292.50	304.68	MollaPR
513	390	451	1192.50	314.44	1292.50	314.44	MollaPR
514	391	452	1192.50	324.21	1292.50	324.21	MollaPR
515	392	453	1192.50	333.98	1292.50	333.98	MollaPR
516	393	454	1192.50	343.75	1292.50	343.75	MollaPR
517	394	455	1192.50	353.59	1292.50	353.59	MollaPR
518	395	456	1192.50	363.44	1292.50	363.44	MollaPR
519	396	457	1192.50	373.28	1292.50	373.28	MollaPR

520	397	458	1192.50	383.12	1292.50	383.12	MollaPR
521	398	459	1192.50	392.97	1292.50	392.97	MollaPR
522	399	460	1192.50	402.81	1292.50	402.81	MollaPR
523	400	461	1192.50	412.66	1292.50	412.66	MollaPR
524	401	462	1192.50	422.50	1292.50	422.50	MollaPR
525	402	463	1192.50	432.34	1292.50	432.34	MollaPR
526	403	464	1192.50	442.19	1292.50	442.19	MollaPR
527	404	465	1192.50	452.03	1292.50	452.03	MollaPR
528	405	466	1192.50	461.87	1292.50	461.87	MollaPR
529	406	467	1192.50	471.72	1292.50	471.72	MollaPR
530	407	468	1192.50	481.56	1292.50	481.56	MollaPR
531	408	469	1192.50	491.41	1292.50	491.41	MollaPR
532	409	470	1192.50	501.25	1292.50	501.25	MollaPR
533	410	471	1192.50	511.09	1292.50	511.09	MollaPR
534	411	472	1192.50	520.94	1292.50	520.94	MollaPR
535	412	473	1192.50	530.78	1292.50	530.78	MollaPR
536	413	474	1192.50	540.63	1292.50	540.63	MollaPR
537	414	475	1192.50	550.47	1292.50	550.47	MollaPR
538	415	476	1192.50	560.31	1292.50	560.31	MollaPR
539	416	477	1192.50	570.16	1292.50	570.16	MollaPR
540	417	478	1192.50	580.00	1292.50	580.00	MollaPR
541	418	479	1192.50	588.57	1292.50	588.57	MollaPR
542	419	480	1192.50	597.14	1292.50	597.14	MollaPR
543	420	481	1192.50	605.71	1292.50	605.71	MollaPR
544	421	482	1192.50	614.29	1292.50	614.29	MollaPR
545	422	483	1192.50	622.86	1292.50	622.86	MollaPR
546	423	484	1192.50	631.43	1292.50	631.43	MollaPR
547	545	547	1192.50	640.00	1292.50	640.00	MollaPR

Piastra su micropali

Dati

Materiali

Simbologia adottata

n°	Indice materiale
Descrizione	Descrizione materiale
TC	Tipo calcestruzzo
Rck	Resistenza cubica caratteristica, espresso in [kPa]
γ_{cls}	Peso specifico calcestruzzo, espresso in [kN/mc]
E	Modulo elastico calcestruzzo, espresso in [kPa]
ν	Coeff. di Poisson
n	Coeff. di omogeneizzazione
TA	Tipo acciaio

n°	Descrizione	TC	Rck [kPa]	γ_{cls} [kN/mc]	E [kPa]	ν	n	TA
1	Materiale 1	C20/25	25000	24,52	30200389	0.200	15.00	B450C

Geometria

Coordinate contorno esterno

n°	X [m]	Y [m]	n°	X [m]	Y [m]	n°	X [m]	Y [m]	n°	X [m]	Y [m]
1	0,00	2,50	2	8,00	2,50	3	8,00	5,50	4	0,00	5,50

Spessori piastra

Spessore costante 0,5000 [m]

Tipologie pali

Simbologia adottata

n°	Indice tipologia
Descrizione	Descrizione tipologia
Geometria	Geometria tipologia (Pali in c.a o Pali in acciaio)
Armatura	Tipologia armatura per pali in c.a.
Portanza	Aliquote contributi portanza (solo Punta, solo Laterale, Entrambe)
Vincolo	Grado di vincolo alla testa del palo (Incastro o Cerniera)
TC	Tipologia costruttiva del palo (Trivellato o Infisso)
Mat	Indice materiale tipologia palo
Pt	Pressione quota testa palo, espressa in [kPa]

n°	Descrizione	Geometria	Armatura	Portanza	Vincolo	TC	Mat	Pt [kPa]
1	Tipologia 1	Pali circolari in c.a.	Armatura tubolare	Entrambe	Incastro	Trivellato	1	0

Caratteristiche pali

Simbologia adottata

n°	Indice palo
X	Ascissa palo, espressa in [m]
Y	Ordinata palo, espressa in [m]
d	Diametro palo, espresso in [m]
l	Lunghezza palo, espressa in [m]
nodo	Indice nodo su cui è posizionato il palo
lt	Indice tipologia palo

n°	X [m]	Y [m]	D [m]	L [m]	Nodo	lt
1	0,20	2,70	0,2000	2,00	1	1
2	0,50	2,70	0,2000	2,00	5	1
3	0,80	2,70	0,2000	2,00	7	1
4	1,10	2,70	0,2000	2,00	12	1
5	1,40	2,70	0,2000	2,00	16	1
6	1,70	2,70	0,2000	2,00	23	1
7	2,00	2,70	0,2000	2,00	28	1
8	2,30	2,70	0,2000	2,00	39	1
9	2,60	2,70	0,2000	2,00	45	1
10	2,90	2,70	0,2000	2,00	62	1
11	3,20	2,70	0,2000	2,00	69	1
12	3,50	2,70	0,2000	2,00	84	1
13	3,80	2,70	0,2000	2,00	92	1
14	4,10	2,70	0,2000	2,00	108	1
15	4,40	2,70	0,2000	2,00	116	1
16	4,70	2,70	0,2000	2,00	130	1
17	5,00	2,70	0,2000	2,00	137	1
18	5,30	2,70	0,2000	2,00	152	1
19	5,60	2,70	0,2000	2,00	159	1
20	5,90	2,70	0,2000	2,00	175	1
21	6,20	2,70	0,2000	2,00	182	1
22	6,50	2,70	0,2000	2,00	197	1
23	6,80	2,70	0,2000	2,00	214	1
24	7,10	2,70	0,2000	2,00	222	1
25	7,40	2,70	0,2000	2,00	238	1
26	7,70	2,70	0,2000	2,00	245	1
27	7,70	5,25	0,2000	2,00	286	1
28	7,40	5,25	0,2000	2,00	285	1
29	7,10	5,25	0,2000	2,00	280	1
30	6,80	5,25	0,2000	2,00	277	1
31	6,50	5,25	0,2000	2,00	269	1
32	6,20	5,25	0,2000	2,00	265	1
33	5,90	5,25	0,2000	2,00	253	1
34	5,60	5,25	0,2000	2,00	246	1
35	5,30	5,25	0,2000	2,00	231	1
36	5,00	5,25	0,2000	2,00	224	1
37	4,70	5,25	0,2000	2,00	208	1
38	4,40	5,25	0,2000	2,00	200	1
39	4,10	5,25	0,2000	2,00	185	1
40	3,80	5,25	0,2000	2,00	176	1
41	3,50	5,25	0,2000	2,00	163	1
42	3,20	5,25	0,2000	2,00	151	1
43	2,90	5,25	0,2000	2,00	138	1
44	2,60	5,25	0,2000	2,00	123	1
45	2,30	5,25	0,2000	2,00	112	1
46	2,00	5,25	0,2000	2,00	99	1
47	1,70	5,25	0,2000	2,00	86	1
48	1,40	5,25	0,2000	2,00	77	1
49	1,10	5,25	0,2000	2,00	67	1
50	0,80	5,25	0,2000	2,00	63	1
51	0,50	5,25	0,2000	2,00	53	1
52	0,20	5,25	0,2000	2,00	42	1

Descrizione terreni*Caratteristiche fisico meccaniche*

Simbologia adottata

Descrizione	Descrizione terreno
γ	Peso di volume del terreno espresso in [kN/mc]
γ_{sat}	Peso di volume saturo del terreno espresso in [kN/mc]
ϕ	Angolo di attrito interno del terreno espresso in gradi
δ	Angolo di attrito palo-terreno espresso in gradi
c	Coesione del terreno espressa in [kPa]
ca	Adesione del terreno espressa in [kPa]
τ_l	Tensione tangenziale, per calcolo portanza micropali con il metodo di Bustamante-Doix, espressa in [kPa]
α	Coeff. di espansione laterale

Descrizione	γ [kN/mc]	γ_{sat} [kN/mc]	Parametri	ϕ [°]	δ [°]	c [kPa]	ca [kPa]	τ_l [kPa]	α
Terreno	20,000	20,000	Caratteristici	36.00	24.00	0,5	0,3	100,0	1.00
			Minimi	36.00	24.00	0,5	0,3	100,0	
			Medi	36.00	24.00	0,5	0,3	100,0	

Descrizione stratigrafia e falda

Simbologia adottata

N	Identificativo strato
Z1	Quota dello strato in corrispondenza del punto di sondaggio n°1 espressa in [m]
Z2	Quota dello strato in corrispondenza del punto di sondaggio n°2 espressa in [m]
Z3	Quota dello strato in corrispondenza del punto di sondaggio n°3 espressa in [m]
Terreno	Terreno associato allo strato
Ks	Coefficiente di spinta
Kw	Costante di Winkler orizzontale espressa in [Kg/cm ² /cm]
α	Coeff. di sbulbatura

N	Z1 [m]	Z2 [m]	Z3 [m]	Terreno	Ks	Kw [Kg/cm ² /cm]	α
1	-15,0	-15,0	-15,0	Terreno	0.000	0.500	1.000

Falda

Falda non presente

Costante di Winkler

Direzione	Simbolo	Kw [Kg/cm ² /cm]
Verticale	Kwv	2.500
Orizzontale	Kwo	Calcolata dal programma (Kwo=Kwv*tan(ϕ))

Convenzioni adottate

Carichi e reazioni vincolari

Fz	Carico verticale positivo verso il basso
Fx	Forza orizzontale in direzione X positiva nel verso delle X crescenti.
Fy	Forza orizzontale in direzione Y positiva nel verso delle Y crescenti.
Mx	Momento con asse vettore parallelo all'asse X positivo antiorario.
My	Momento con asse vettore parallelo all'asse Y positivo antiorario.

Sollecitazioni

Mx	Momento flettente X con asse vettore parallelo all'asse Y (positivo se tende le fibre inferiori).
My	Momento flettente Y con asse vettore parallelo all'asse X (positivo se tende le fibre inferiori).
Mxy	Momento flettente XY.

Condizioni di carico

Carichi distribuiti

Simbologia adottata

Ic	Indice carico
P _{is}	Punto inferiore sinistro del carico espresso in [m]
P _{sd}	Punto superiore destro del carico espresso in [m]
Q _{Z1}	Componente verticale del carico in corrispondenza del punto inferiore sinistro espresso in [kN/mq]
Q _{Z2}	Componente verticale del carico in corrispondenza del punto inferiore destro espresso in [kN/mq]
Q _{Z3}	Componente verticale del carico in corrispondenza del punto superiore sinistro espresso in [kN/mq]
Q _{Z4}	Componente verticale del carico in corrispondenza del punto superiore destro espressa in [kN/mq]
Q _X	Componente orizzontale del carico in direzione X espressa in [kN/mq]
Q _Y	Componente orizzontale del carico in direzione Y espressa in [kN/mq]

*Condizione n° 1 - Condizione 1 [Permanente - Partecipa al sisma]***Carichi distribuiti**

Ic	P _{is} [m]	P _{sd} [m]	Q _{Z1} [kN/mq]	Q _{Z2} [kN/mq]	Q _{Z3} [kN/mq]	Q _{Z4} [kN/mq]	Q _X [kN/mq]	Q _Y [kN/mq]
1	0,00; 2,50	8,00; 5,50	30,0000	30,0000	30,0000	30,0000	0,0000	0,0000

Normativa - Coefficienti di sicurezzaCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni

CARICHI	EFFETTO	Coefficiente parziale	(A1) - STR
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{G1, fav}$	1.00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{G1, sfav}$	1.30
Permanenti non strutturali	Favorevole	$\gamma_{G2, fav}$	0.80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	$\gamma_{G2, sfav}$	1.50
Variabili	Favorevole	$\gamma_{Qi, fav}$	0.00
Variabili	Sfavorevole	$\gamma_{Qi, sfav}$	1.50
Variabili traffico	Favorevole	$\gamma_{Q, fav}$	0.00
Variabili traffico	Sfavorevole	$\gamma_{Q, sfav}$	1.35

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

PARAMETRO	GRANDEZZA	Coefficiente parziale	(M1)
-----------	-----------	-----------------------	------

PARAMETRO	GRANDEZZA	Coefficiente parziale	(M1)
Tangente dell'angolo di resistenza al taglio	$\tan \phi'_k$	$\gamma_{\phi'}$	1.00
Coazione efficace	c'_k	$\gamma_{c'}$	1.00
Resistenza non drenata	c_{uk}	γ_{cu}	1.00

Coefficienti parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche (Pali trivellati)

Resistenza	γ_R	(R1)	(R2)	(R3)
Base	γ_b	1.00	1.70	1.35
Laterale in compressione	γ_s	1.00	1.45	1.15
Totale	γ_t	1.00	1.60	1.30
Laterale in trazione	γ_{st}	1.00	1.60	1.25

Coefficienti parziali γ_T per le verifiche agli stati limite ultimi di pali soggetti a carichi trasversali

γ_T	(R1)	(R2)	(R3)
γ_T	1.00	1.60	1.30

Fattori di correlazione ξ per la determinazione della resistenza caratteristica in funzione del numero di verticali indagate

Numero di verticali indagate	ξ_3	ξ_4
1	1.70	1.70

Coefficienti parziali γ_R per le verifiche agli stati limite ultimi di fondazioni superficiali

Elenco combinazioni di calcolo

Numero combinazioni definite 20

Simbologia adottata

CP Coefficiente di partecipazione della condizione

Combinazione n° 1 - - STR - A1-M1-R3

Condizione	CP
Peso proprio	1.30
Condizione 1	1.30

Combinazione n° 2 - - SLE Quasi permanente

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 3 - - SLE Frequente

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 4 - - SLE Rara

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 5 - SLV - STR - A1-M1-R3 [Sismica 1.00 X+ + 1.00 Y+]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 6 - SLV - STR - A1-M1-R3 [Sismica 1.00 X+ + 1.00 Y-]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 7 - SLV - STR - A1-M1-R3 [Sismica 1.00 X- + 1.00 Y-]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 8 - SLV - STR - A1-M1-R3 [Sismica 1.00 X- + 1.00 Y+]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 9 - SLV - STR - A1-M1-R3 [Sismica 1.00 X+ + 1.00 Y+]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 10 - SLV - STR - A1-M1-R3 [Sismica 1.00 X+ + 1.00 Y-]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 11 - SLV - STR - A1-M1-R3 [Sismica 1.00 X- + 1.00 Y-]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 12 - SLV - STR - A1-M1-R3 [Sismica 1.00 X- + 1.00 Y+]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 13 - SLD - SLE Quasi permanente [Sismica 1.00 X+ + 1.00 Y+]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 14 - SLD - SLE Quasi permanente [Sismica 1.00 X+ + 1.00 Y-]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 15 - SLD - SLE Quasi permanente [Sismica 1.00 X- + 1.00 Y-]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 16 - SLD - SLE Quasi permanente [Sismica 1.00 X- + 1.00 Y+]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 17 - SLD - SLE Quasi permanente [Sismica 1.00 X+ + 1.00 Y+]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 18 - SLD - SLE Quasi permanente [Sismica 1.00 X+ + 1.00 Y-]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 19 - SLD - SLE Quasi permanente [Sismica 1.00 X- + 1.00 Y-]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Combinazione n° 20 - SLD - SLE Quasi permanente [Sismica 1.00 X- + 1.00 Y+]

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
Condizione 1	1.00

Impostazioni di analisi

Portanza fondazione superficiale

Metodo calcolo portanza: Hansen

Criterio di media calcolo strato equivalente: Ponderata

Riduzione portanza per effetto eccentricità: Meyerhof

Ripartizione sui pali con momento Solo pali isolati o allineati Calcolo fondazioni mista Carichi verticali ed orizzontali

Con interazione significativa esegui verifiche come Fondazione mista

Portanza verticale pali

Metodo calcolo portanza: Bustamante-Doix

Percentuale portanza di punta (aliquota portanza laterale) 15.00

Portanza trasversale pali

Costante di Winkler: da strato

Rottura palo-terreno:

Pressione limite pari alla pressione passiva con moltiplicatore pari a 3.00

Cedimenti

Metodo calcolo cedimenti: Elementi finiti

Spostamento limite attrito laterale 0,0050 [m]

Spostamento limite punta 0,0100 [m]

Fattore di rigidità della sovrastruttura 0.00

Zona sismica**Identificazione del sito**

Latitudine 45.302269
 Longitudine 9.729145
 Comune Ripalta Arpina
 Provincia Cremona
 Regione Lombardia

Punti di interpolazione del reticolo 12934 - 13156 - 13157 - 12935

Tipo di opera

Tipo di costruzione Opera ordinaria
 Vita nominale 50 anni
 Classe d'uso II - Normali affollamenti e industrie non pericolose
 Vita di riferimento 50 anni

Descrizione	Simbolo	UM		SLU	SLE
Accelerazione al suolo	a_g	[m/s ²]		0.848	0.366
Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale	F0			2.545	2.547
Periodo inizio tratto spettro a velocità costante	Tc*			0.288	0.218
Coeff. di amplificazione per tipo di sottosuolo	Ss		B	1.200	1.200
Coeff. di amplificazione topografica	St		T1	1.000	1.000
Coeff. di intensità sismica orizzontale	K _h	[%]		10.37	4.47

ModelloCaratteristiche Mesh

Numero elementi	534
Numero nodi	287

Risultati inviluppo

Spostamenti

Piastra

Spostamenti massimi e minimi della piastra

Simbologia adottata

lc	Indice della combinazione
w	Spostamento verticale, espresso in [m]
u	Spostamento direzione X, espresso in [m]
v	Spostamento direzione Y, espresso in [m]
ϕ_x	Rotazione intorno all'asse X, espressa in [°]
ϕ_y	Rotazione intorno all'asse Y, espressa in [°]
p	Pressione sul terreno (solo per calcolo fondazione), espressa in [kPa]
kw	Costante di Winkler (solo per calcolo fondazione), espressa in [kg/cm ² /cm]. Il valore viene stampato solo se si è utilizzato il modello di interazione

Tra parentesi l'indice del nodo in cui si sono misurati i valori massimi e minimi

In	X [m]	Y [m]		Valore	UM	Cmb	
274	8,00	4,30	w	0,00095696	[m]	1	MAX
75	3,54	2,50		0,00052350		5	MIN
281	7,40	5,50	ux	0,00034826	[m]	6	MAX
281	7,40	5,50		-0,00034826		8	MIN
249	8,00	2,50	uy	0,00035182	[m]	8	MAX
249	8,00	2,50		-0,00035182		6	MIN
274	8,00	4,30	ϕ_x	0,000078	[°]	1	MAX
11	0,00	3,70		-0,000049		1	MIN
257	6,21	5,50	ϕ_y	0,000079	[°]	1	MAX
186	6,36	2,50		-0,000103		1	MIN
274	8,00	4,30	p	14,0770	[kPa]	1	MAX
75	3,54	2,50		7,7007		5	MIN

Pali

Simbologia adottata

In	Indice sezione
Y	ordinata palo espressa in [m]
Ur	spostamento limite espresso in [m]
Pr	pressione limite espressa in [kPa]
Ue	spostamento in esercizio espresso in [m]
Pe	pressione in esercizio espressa in [kPa]

Palo n° 1

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,8 (1)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,8 (1)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,8 (1)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,7 (1)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,6 (1)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,5 (1)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,4 (1)	119,2 (1)

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	2,3 (1)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	2,1 (1)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	2,0 (1)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,9 (1)	95,5 (1)

Palo n° 2

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 3

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 4

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 5

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 6

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 7

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 8

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 9

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 10

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 11

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 12

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 13

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 14

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 15

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000490 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 16

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000490 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000466 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 17

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000490 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
31	0,60	0,000466 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 18

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000490 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000466 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 19

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000490 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000487 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (6)	0,028076 (1)	2,3 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000466 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000433 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 20

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000490 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000487 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (6)	0,028076 (1)	2,3 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000466 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000451 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000433 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000414 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000394 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 21

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000490 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000487 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
21	0,40	0,000479 (6)	0,028076 (1)	2,3 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000466 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000451 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000433 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000414 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000394 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 22

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000491 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000487 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000479 (6)	0,028076 (1)	2,3 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000467 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000451 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000433 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000414 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000394 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000332 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 23

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000491 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000488 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000479 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000467 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000451 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000434 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000414 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000394 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000374 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000353 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000332 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 24

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000491 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000488 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000480 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000467 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000452 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000434 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000415 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000395 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000374 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000353 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000332 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 25

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000492 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
11	0,20	0,000488 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000480 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000467 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000452 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000434 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000415 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000395 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000374 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000353 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000332 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 26

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000492 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000489 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000480 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000468 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000452 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000434 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000415 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000395 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000374 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000353 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000332 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 27

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000494 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000491 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000483 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000470 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000455 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000437 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000417 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000397 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000376 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000355 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000334 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 28

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000494 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000491 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000482 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000470 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000454 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000436 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000417 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000397 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000376 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000355 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000334 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 29

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
----	----------	-----------	-----------	-------------	-------------

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000494 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000491 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000482 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000470 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000454 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000436 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000417 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000397 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000376 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000355 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000334 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 30

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000494 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000490 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000482 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000469 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000454 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000436 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000417 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000396 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000376 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000355 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000333 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 31

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000493 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000490 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000482 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000469 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000453 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000436 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000416 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000396 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000375 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000354 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000333 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 32

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000493 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000490 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000481 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000469 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000453 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000435 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000416 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000396 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000375 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000354 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000333 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 33

n°	Y	Ue	Ur	Pe	Pr
----	---	----	----	----	----

	[m]	[m]	[m]	[kPa]	[kPa]
1	0,00	0,000493 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000489 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000481 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000468 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000453 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000435 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000416 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000396 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000375 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000354 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000333 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 34

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000492 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000489 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000481 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000468 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000453 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000435 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000416 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000395 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000375 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000354 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000333 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 35

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000492 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000489 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000480 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000468 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000452 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000435 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000415 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000395 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000374 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000353 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000332 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 36

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000492 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000488 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000480 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000468 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000452 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000434 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000415 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000395 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000374 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000353 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000332 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 37

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
----	----------	-----------	-----------	-------------	-------------

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000491 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000488 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000480 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000467 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000452 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000434 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000415 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000395 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000374 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000353 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000332 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 38

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000491 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000488 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000479 (6)	0,028076 (1)	2,4 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000467 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000451 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000434 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000415 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000394 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000374 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000353 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000332 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 39

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000491 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000488 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000479 (6)	0,028076 (1)	2,3 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000467 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000451 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000433 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000414 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000394 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000353 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000332 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 40

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000490 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000487 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000479 (6)	0,028076 (1)	2,3 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000466 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000451 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000433 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000414 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000394 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 41

n°	Y	Ue	Ur	Pe	Pr
----	---	----	----	----	----

	[m]	[m]	[m]	[kPa]	[kPa]
1	0,00	0,000490 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000487 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000479 (6)	0,028076 (1)	2,3 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000466 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000451 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000433 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000414 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000394 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 42

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000490 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000487 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (6)	0,028076 (1)	2,3 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000466 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000433 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000414 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 43

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000490 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (6)	0,028076 (1)	2,3 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000466 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000373 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 44

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (6)	0,028744 (1)	2,4 (6)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (6)	0,028561 (1)	2,4 (6)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (6)	0,028076 (1)	2,3 (6)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (6)	0,027353 (1)	2,3 (6)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (6)	0,026451 (1)	2,2 (6)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (6)	0,025420 (1)	2,1 (6)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (6)	0,024301 (1)	2,0 (6)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (6)	0,023127 (1)	1,9 (6)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (6)	0,021923 (1)	1,8 (6)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (6)	0,020706 (1)	1,7 (6)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (6)	0,019486 (1)	1,6 (6)	95,5 (1)

Palo n° 45

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
----	----------	-----------	-----------	-------------	-------------

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 46

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 47

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 48

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 49

n°	Y	Ue	Ur	Pe	Pr
----	---	----	----	----	----

	[m]	[m]	[m]	[kPa]	[kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000352 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 50

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000351 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 51

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000351 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Palo n° 52

n°	Y [m]	Ue [m]	Ur [m]	Pe [kPa]	Pr [kPa]
1	0,00	0,000489 (5)	0,028744 (1)	2,4 (5)	5,9 (1)
11	0,20	0,000486 (5)	0,028561 (1)	2,4 (5)	52,1 (1)
21	0,40	0,000478 (5)	0,028076 (1)	2,3 (5)	98,3 (1)
31	0,60	0,000465 (5)	0,027353 (1)	2,3 (5)	134,1 (1)
41	0,80	0,000450 (5)	0,026451 (1)	2,2 (5)	129,7 (1)
51	1,00	0,000432 (5)	0,025420 (1)	2,1 (5)	124,6 (1)
61	1,20	0,000413 (5)	0,024301 (1)	2,0 (5)	119,2 (1)
71	1,40	0,000393 (5)	0,023127 (1)	1,9 (5)	113,4 (1)
81	1,60	0,000372 (5)	0,021923 (1)	1,8 (5)	107,5 (1)
91	1,80	0,000351 (5)	0,020706 (1)	1,7 (5)	101,5 (1)
101	2,00	0,000331 (5)	0,019486 (1)	1,6 (5)	95,5 (1)

Sollecitazioni

*Piastra***Sollecitazioni massime e minime piastra**

Simbologia adottata

In	Indice nodo modello
Mx	Momento X espresso in [kNm]
My	Momento Y espresso in [kNm]
Mxy	Momento XY espresso in [kNm]
Tx	Taglio X, espresso in [kN]
Ty	Taglio Y, espresso in [kN]
Nx	Tensione normale X espressa in [kPa]
Ny	Tensione normale Y espressa in [kPa]
Nxy	Tensione tangenziale XY espressa in [kPa]

In	X [m]	Y [m]		Valore	UM	Cmb	
121	3,35	3,98	Mx	3,6849	[kNm]	1	MAX
214	6,80	2,70		-9,3925		1	MIN
15	0,49	3,97	My	33,8640	[kNm]	1	MAX
277	6,80	5,25		-2,5647		5	MIN
47	0,00	5,50	Mxy	1,9076	[kNm]	1	MAX
2	0,00	2,50		-1,6761		6	MIN
144	4,85	2,96	Nx	1	[kPa]	7	MAX
144	4,85	2,96		-1		5	MIN
11	0,00	3,70	Ny	2	[kPa]	6	MAX
11	0,00	3,70		-2		8	MIN
190	6,05	2,96	Nxy	2	[kPa]	7	MAX
190	6,05	2,96		-2		5	MIN

Pali

Simbologia adottata

n°	Identificativo sezione
Y	ordinata della sezione a partire dalla testa positiva verso il basso, espressa in [m]
Nr	sfuerzo normale a rottura, espresso in [kN]
Ne	sfuerzo normale in esercizio, espresso in [kN]
Tr	taglio a rottura, espresso in [kN]
Te	taglio in esercizio, espresso in [kN]
Mr	momento a rottura, espresso in [kNm]
Me	momento in esercizio, espresso in [kNm]

Palo n° 1

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	21,28 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	19,45 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	17,62 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	15,80 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,97 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	12,14 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	10,32 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,49 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,66 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,84 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	3,01 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 2

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,94 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	19,14 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	17,34 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	15,55 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,75 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,95 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	10,15 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,36 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,56 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,76 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,97 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 3

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,63 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	18,86 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	17,09 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	15,32 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,55 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,78 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	10,01 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,24 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,47 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,70 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,93 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 4

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,37 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	18,62 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,87 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	15,12 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,38 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,63 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,88 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,13 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,39 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,64 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,89 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 5

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,14 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	18,41 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,68 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,96 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,23 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,50 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,77 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,05 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,32 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,59 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,86 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 6

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,95 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	18,24 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,53 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,82 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,10 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,39 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,68 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,97 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,26 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,55 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,84 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 7

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,79 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	18,09 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,40 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,70 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,00 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,30 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,61 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,91 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,21 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,51 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,82 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 8

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,67 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	17,98 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,29 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,61 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	12,92 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,23 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,55 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,86 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,17 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,49 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,80 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 9

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,56 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	17,89 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,21 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,53 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	12,85 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,18 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,50 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,82 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,14 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,46 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,79 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 10

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,49 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	17,82 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,15 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,48 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	12,80 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,13 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,46 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,79 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,12 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,45 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,78 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 11

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,44 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	17,77 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,11 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,44 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	12,77 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,10 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,44 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,77 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,10 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,44 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,77 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 12

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,41 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	17,75 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,08 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,42 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	12,75 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,09 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,42 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,76 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,10 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,43 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,77 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 13

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,41 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	17,74 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,08 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,41 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	12,75 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,09 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,42 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,76 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,09 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,43 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,77 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 14

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,42 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	17,76 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,09 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,43 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	12,76 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,10 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,43 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,77 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,10 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,43 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,77 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 15

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,47 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	17,80 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,13 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,46 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	12,79 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,12 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,45 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,78 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,11 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,44 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,77 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 16

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,54 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	17,87 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,19 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,52 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	12,84 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,16 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,49 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,81 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,14 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,46 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,78 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 17

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,65 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	17,97 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,28 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,59 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	12,91 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,22 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,54 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,85 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,17 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,48 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,80 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 18

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,79 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	18,10 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,40 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	14,70 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,00 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,31 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,61 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	7,91 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,21 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,51 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,82 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 19

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	19,98 (1)	143,88 (1)	0,83 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,27 (1)	131,32 (1)	0,73 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,55 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,48 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	14,84 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,36 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,12 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,41 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,70 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	7,98 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,27 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,55 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,84 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 20

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,21 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,48 (1)	131,32 (1)	0,73 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,74 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,48 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,01 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,36 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,28 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,54 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,81 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,07 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,34 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,61 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,87 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 21

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,50 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,74 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,98 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,48 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,22 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,36 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,46 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,70 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,94 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,18 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,43 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,67 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,91 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 22

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,84 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	19,05 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	17,26 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,48 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,47 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,36 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,68 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,90 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	10,11 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,32 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,53 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,74 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,95 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 23

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	21,24 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	19,42 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	17,59 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,48 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,77 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,95 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	12,12 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	10,30 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,48 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,65 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,83 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	3,01 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 24

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	21,70 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	19,84 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	17,98 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	16,11 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	14,25 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	12,38 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	10,52 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,66 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,79 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,93 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	3,07 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 25

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	22,23 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	20,32 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	18,41 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	16,50 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	14,59 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	12,68 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	10,77 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,86 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,95 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	5,04 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	3,13 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 26

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	22,80 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	20,84 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	18,88 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	16,93 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	14,97 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	13,01 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	11,05 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	9,09 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	7,13 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	5,17 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	3,21 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 27

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	23,61 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,79 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	21,58 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,63 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	19,55 (1)	118,75 (1)	0,65 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	17,52 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	15,49 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,27 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	13,46 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	11,43 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	9,40 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	7,37 (1)	43,35 (1)	0,14 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	5,34 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	3,31 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 28

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	23,04 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,79 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	21,06 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,63 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	19,08 (1)	118,75 (1)	0,65 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	17,10 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	15,12 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,27 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	13,14 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	11,16 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	9,18 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	7,20 (1)	43,35 (1)	0,14 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	5,22 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	3,24 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 29

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	22,51 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,79 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	20,58 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,63 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	18,65 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	16,71 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	14,78 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,27 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	12,84 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	10,91 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,97 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	7,04 (1)	43,35 (1)	0,14 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	5,11 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	3,17 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 30

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	22,05 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,79 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	20,16 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,63 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	18,26 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	16,37 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	14,48 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	12,58 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	10,69 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,79 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,90 (1)	43,35 (1)	0,14 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	5,01 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	3,11 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 31

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	21,65 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	19,79 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,63 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	17,93 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	16,07 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	14,21 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	12,35 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	10,50 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,64 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,78 (1)	43,35 (1)	0,14 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,92 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	3,06 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 32

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	21,31 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	19,48 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,63 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	17,65 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,82 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,99 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	12,16 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	10,33 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,50 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,67 (1)	43,35 (1)	0,14 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,84 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	3,01 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 33

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	21,02 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	19,22 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,63 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	17,41 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,61 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,80 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	12,00 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	10,20 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,39 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,59 (1)	43,35 (1)	0,14 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,78 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,98 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 34

n°	Y	Ne	Nr	Te	Tr	Me	Mr
	[m]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]
1	0,0000	20,79 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	19,00 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,63 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	17,22 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,44 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,65 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,87 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	10,08 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,30 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,51 (1)	43,35 (1)	0,14 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,73 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,95 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 35

n°	Y	Ne	Nr	Te	Tr	Me	Mr
	[m]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]
1	0,0000	20,60 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,83 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	17,06 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,30 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,53 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,76 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,99 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,23 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,46 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,69 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,92 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 36

n°	Y	Ne	Nr	Te	Tr	Me	Mr
	[m]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]
1	0,0000	20,45 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,70 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,94 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,19 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,43 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,68 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,92 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,17 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,41 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,66 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,90 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 37

n°	Y	Ne	Nr	Te	Tr	Me	Mr
	[m]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]
1	0,0000	20,35 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,60 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,85 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,11 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,36 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,62 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,87 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,13 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,38 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,63 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,89 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 38

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,27 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,53 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,79 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,49 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,05 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,37 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,31 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,57 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,84 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,10 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,36 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,62 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,88 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 39

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,22 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,49 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,75 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,48 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,02 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,36 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,28 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,55 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,81 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,08 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,34 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,61 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,87 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 40

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,20 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,47 (1)	131,32 (1)	0,74 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,74 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,48 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,00 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,36 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,27 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,54 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,80 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,07 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,34 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,60 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,87 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 41

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,21 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,48 (1)	131,32 (1)	0,73 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,74 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,48 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,01 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,36 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,27 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,54 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,81 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,07 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,34 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,60 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,87 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 42

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,24 (1)	143,88 (1)	0,84 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,50 (1)	131,32 (1)	0,73 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,76 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,48 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,03 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,36 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,29 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,56 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,82 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,08 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,35 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,61 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,87 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 43

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,29 (1)	143,88 (1)	0,83 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,55 (1)	131,32 (1)	0,73 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,81 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,48 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,07 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,36 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,33 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,58 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,84 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,10 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,36 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,62 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,88 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 44

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,36 (1)	143,88 (1)	0,83 (6)	41,42 (1)	0,78 (6)	44,40 (1)
11	0,0020	18,62 (1)	131,32 (1)	0,73 (6)	40,16 (1)	0,62 (6)	36,20 (1)
21	0,0040	16,87 (1)	118,75 (1)	0,64 (6)	37,05 (1)	0,48 (6)	28,42 (1)
31	0,0060	15,12 (1)	106,19 (1)	0,55 (6)	32,17 (1)	0,36 (6)	21,42 (1)
41	0,0080	13,38 (1)	93,62 (1)	0,46 (6)	26,90 (1)	0,26 (6)	15,47 (1)
51	0,0100	11,63 (1)	81,05 (1)	0,37 (6)	21,82 (1)	0,18 (6)	10,55 (1)
61	0,0120	9,88 (1)	68,49 (1)	0,29 (6)	16,95 (1)	0,11 (6)	6,62 (1)
71	0,0140	8,13 (1)	55,92 (1)	0,21 (6)	12,31 (1)	0,06 (6)	3,65 (1)
81	0,0160	6,39 (1)	43,35 (1)	0,13 (6)	7,91 (1)	0,03 (6)	1,59 (1)
91	0,0180	4,64 (1)	30,79 (1)	0,06 (6)	3,74 (1)	0,01 (6)	0,39 (1)
101	0,0200	2,89 (1)	19,48 (1)	0,00 (6)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 45

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	20,47 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	18,71 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	16,95 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	15,20 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,44 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,69 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,93 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,17 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,42 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,66 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,90 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 46

n°	Y	Ne	Nr	Te	Tr	Me	Mr
	[m]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]
1	0,0000	20,60 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	18,83 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	17,06 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	15,29 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,53 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,76 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	9,99 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,22 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,46 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,69 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,92 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 47

n°	Y	Ne	Nr	Te	Tr	Me	Mr
	[m]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]
1	0,0000	20,75 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	18,97 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	17,19 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	15,41 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,63 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,85 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	10,07 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,29 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,50 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,72 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,94 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 48

n°	Y	Ne	Nr	Te	Tr	Me	Mr
	[m]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]
1	0,0000	20,95 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	19,15 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	17,35 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	15,55 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,75 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	11,96 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	10,16 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,36 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,56 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,76 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	2,97 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 49

n°	Y	Ne	Nr	Te	Tr	Me	Mr
	[m]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]
1	0,0000	21,17 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	19,36 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	17,54 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	15,72 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	13,90 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	12,09 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	10,27 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,45 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,63 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,81 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	3,00 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 50

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	21,44 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	19,60 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	17,76 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	15,92 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	14,08 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	12,24 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	10,40 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,55 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,71 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,87 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	3,03 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 51

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	21,74 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	19,88 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	18,01 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	16,14 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	14,28 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	12,41 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	10,54 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,67 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,81 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	4,94 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	3,07 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Palo n° 52

n°	Y [m]	Ne [kN]	Nr [kN]	Te [kN]	Tr [kN]	Me [kNm]	Mr [kNm]
1	0,0000	22,08 (1)	143,88 (1)	0,83 (5)	41,42 (1)	0,78 (5)	44,40 (1)
11	0,0020	20,19 (1)	131,32 (1)	0,73 (5)	40,16 (1)	0,62 (5)	36,20 (1)
21	0,0040	18,29 (1)	118,75 (1)	0,64 (5)	37,05 (1)	0,48 (5)	28,42 (1)
31	0,0060	16,39 (1)	106,19 (1)	0,55 (5)	32,17 (1)	0,36 (5)	21,42 (1)
41	0,0080	14,50 (1)	93,62 (1)	0,46 (5)	26,90 (1)	0,26 (5)	15,47 (1)
51	0,0100	12,60 (1)	81,05 (1)	0,37 (5)	21,82 (1)	0,18 (5)	10,55 (1)
61	0,0120	10,70 (1)	68,49 (1)	0,29 (5)	16,95 (1)	0,11 (5)	6,62 (1)
71	0,0140	8,80 (1)	55,92 (1)	0,21 (5)	12,31 (1)	0,06 (5)	3,65 (1)
81	0,0160	6,91 (1)	43,35 (1)	0,13 (5)	7,91 (1)	0,03 (5)	1,59 (1)
91	0,0180	5,01 (1)	30,79 (1)	0,06 (5)	3,74 (1)	0,01 (5)	0,39 (1)
101	0,0200	3,11 (1)	19,48 (1)	0,00 (5)	0,19 (1)	0,00 (0)	0,00 (1)

Verifiche geotecniche*Carico limite***Piastra**

Simbologia adottata

- Ic Indice combinazione
N Carico verticale trasmesso al terreno, espresso in [kN]
Np Carico verticale trasmesso ai pali, espresso in [kN]
Qu Portanza ultima terreno, espressa in [kN]

Qup Portanza ultima pali, espressa in [kN]. Solo per fondazione mista
 Qd Portanza di progetto $((P_u+P_{up})/\eta)$, espressa in [kN]
 Nt Carico verticale trasmesso al terreno $(N+N_p)$, espresso in [kN]
 FS Fattore di sicurezza a carico limite (P_d/N_t) . Tra parentesi viene riportato l'indice della combinazione con fattore di sicurezza minimo.

lc	N [kN]	Np [kN]	Qu [kN]	Qup [kN]	Qd [kN]	Nt [kN]	FS
6	186,63	827,57	2522,37	4326,88	2977,94	1014,20	15.956 (6)

Pali

Simbologia adottata

n° Indice palo
 Oggetto Oggetto di appartenenza del palo (Piastra, Plinto o Trave)
 N Carico verticale agente alla testa del palo, espresso in [kN]
 Pd Portanza di progetto, espresso in [kN]
 FS_v Fattore di sicurezza (P_d/N) . Tra parentesi l'indice della combinazione con fattore di sicurezza minimo.
 T Carico orizzontale agente alla testa del palo, espresso in [kN]
 Td Portanza trasversale di progetto, espresso in [kN]
 FS_o Fattore di sicurezza (V_d/V) . Tra parentesi l'indice della combinazione con fattore di sicurezza minimo.

n°	Oggetto	N [kN]	Pd [kN]	FS _v	T [kN]	Td [kN]	FS _o
1	Piastra 1	21,28	70,69	3.322 (1)	0,83	31,86	38.194 (5)
2	Piastra 1	20,94	70,69	3.376 (1)	0,83	31,86	38.195 (5)
3	Piastra 1	20,63	70,69	3.426 (1)	0,83	31,86	38.196 (5)
4	Piastra 1	20,37	70,69	3.471 (1)	0,83	31,86	38.196 (5)
5	Piastra 1	20,14	70,69	3.510 (1)	0,83	31,86	38.195 (5)
6	Piastra 1	19,95	70,69	3.544 (1)	0,83	31,86	38.194 (5)
7	Piastra 1	19,79	70,69	3.572 (1)	0,83	31,86	38.193 (5)
8	Piastra 1	19,67	70,69	3.595 (1)	0,83	31,86	38.192 (5)
9	Piastra 1	19,56	70,69	3.613 (1)	0,83	31,86	38.191 (5)
10	Piastra 1	19,49	70,69	3.627 (1)	0,83	31,86	38.190 (5)
11	Piastra 1	19,44	70,69	3.637 (1)	0,83	31,86	38.188 (5)
12	Piastra 1	19,41	70,69	3.642 (1)	0,83	31,86	38.187 (5)
13	Piastra 1	19,41	70,69	3.643 (1)	0,83	31,86	38.185 (5)
14	Piastra 1	19,42	70,69	3.639 (1)	0,83	31,86	38.184 (5)
15	Piastra 1	19,47	70,69	3.631 (1)	0,83	31,86	38.182 (5)
16	Piastra 1	19,54	70,69	3.617 (1)	0,83	31,86	38.180 (5)
17	Piastra 1	19,65	70,69	3.598 (1)	0,83	31,86	38.178 (5)
18	Piastra 1	19,79	70,69	3.571 (1)	0,83	31,86	38.176 (5)
19	Piastra 1	19,98	70,69	3.538 (1)	0,83	31,86	38.165 (6)
20	Piastra 1	20,21	70,69	3.498 (1)	0,84	31,86	38.141

n°	Oggetto	N [kN]	Pd [kN]	FS _v	T [kN]	Td [kN]	FS _o
							(6)
21	Piastra 1	20,50	70,69	3.449 (1)	0,84	31,86	38.118 (6)
22	Piastra 1	20,84	70,69	3.392 (1)	0,84	31,86	38.094 (6)
23	Piastra 1	21,24	70,69	3.328 (1)	0,84	31,86	38.070 (6)
24	Piastra 1	21,70	70,69	3.257 (1)	0,84	31,86	38.046 (6)
25	Piastra 1	22,23	70,69	3.181 (1)	0,84	31,86	38.022 (6)
26	Piastra 1	22,80	70,69	3.100 (1)	0,84	31,86	37.996 (6)
27	Piastra 1	23,61	70,69	2.994 (1)	0,84	31,86	37.804 (6)
28	Piastra 1	23,04	70,69	3.069 (1)	0,84	31,86	37.827 (6)
29	Piastra 1	22,51	70,69	3.140 (1)	0,84	31,86	37.850 (6)
30	Piastra 1	22,05	70,69	3.206 (1)	0,84	31,86	37.874 (6)
31	Piastra 1	21,65	70,69	3.265 (1)	0,84	31,86	37.897 (6)
32	Piastra 1	21,31	70,69	3.318 (1)	0,84	31,86	37.921 (6)
33	Piastra 1	21,02	70,69	3.363 (1)	0,84	31,86	37.944 (6)
34	Piastra 1	20,79	70,69	3.401 (1)	0,84	31,86	37.968 (6)
35	Piastra 1	20,60	70,69	3.432 (1)	0,84	31,86	37.991 (6)
36	Piastra 1	20,45	70,69	3.456 (1)	0,84	31,86	38.014 (6)
37	Piastra 1	20,35	70,69	3.475 (1)	0,84	31,86	38.037 (6)
38	Piastra 1	20,27	70,69	3.487 (1)	0,84	31,86	38.061 (6)
39	Piastra 1	20,22	70,69	3.495 (1)	0,84	31,86	38.083 (6)
40	Piastra 1	20,20	70,69	3.499 (1)	0,84	31,86	38.107 (6)
41	Piastra 1	20,21	70,69	3.498 (1)	0,84	31,86	38.129 (6)
42	Piastra 1	20,24	70,69	3.493 (1)	0,84	31,86	38.152 (6)
43	Piastra 1	20,29	70,69	3.484 (1)	0,83	31,86	38.174 (6)
44	Piastra 1	20,36	70,69	3.471 (1)	0,83	31,86	38.197 (6)
45	Piastra 1	20,47	70,69	3.454 (1)	0,83	31,86	38.198 (5)
46	Piastra 1	20,60	70,69	3.432 (1)	0,83	31,86	38.198 (5)
47	Piastra 1	20,75	70,69	3.406 (1)	0,83	31,86	38.199 (5)
48	Piastra 1	20,95	70,69	3.375 (1)	0,83	31,86	38.199 (5)
49	Piastra 1	21,17	70,69	3.339 (1)	0,83	31,86	38.200 (5)
50	Piastra 1	21,44	70,69	3.297 (1)	0,83	31,86	38.201 (5)
51	Piastra 1	21,74	70,69	3.251 (1)	0,83	31,86	38.202 (5)
52	Piastra 1	22,08	70,69	3.201 (1)	0,83	31,86	38.203 (5)

*Scorrimento***Piastra**

Simbologia adottata

n°	Indice plinto
T	Carico orizzontale trasferito al terreno, espresso in [kN]
Tp	Carico orizzontale trasferito ai pali, espresso in [kN]
Ru	Resistenza ultima allo scorrimento, espressa in [kN]
Rd	Resistenza di progetto allo scorrimento, espressa in [kN]
FS	Fattore di sicurezza allo scorrimento (Rd/T). Tra parentesi viene riportato l'indice della combinazione con fattore di sicurezza minimo.

n°	T [kN]	Tp [kN]	Ru [kN]	Rd [kN]	FS
1	148,79	43,39	90,25	82,04	13.711 (7)

*Cedimenti***Pali**

Simbologia adottata

lp	Indice palo
w	Cedimento verticale, espressa in [m]
lc	Indice della combinazione

lp	w [m]	lc
1	0,000611	4
2	0,000601	4
3	0,000592	4
4	0,000585	4
5	0,000578	4
6	0,000573	4
7	0,000568	4
8	0,000565	4
9	0,000562	4
10	0,000560	4
11	0,000558	4
12	0,000557	4
13	0,000557	4
14	0,000558	4
15	0,000559	4
16	0,000561	4
17	0,000564	4
18	0,000568	4
19	0,000574	4
20	0,000580	4
21	0,000588	4
22	0,000598	4
23	0,000610	4
24	0,000623	4
25	0,000638	4
26	0,000655	4
27	0,000678	4
28	0,000661	4
29	0,000646	4
30	0,000633	4

Ip	w [m]	lc
31	0,000622	4
32	0,000612	4
33	0,000604	4
34	0,000597	4
35	0,000591	4
36	0,000587	4
37	0,000584	4
38	0,000582	4
39	0,000581	4
40	0,000580	4
41	0,000580	4
42	0,000581	4
43	0,000582	4
44	0,000585	4
45	0,000588	4
46	0,000591	4
47	0,000596	4
48	0,000601	4
49	0,000608	4
50	0,000616	4
51	0,000624	4
52	0,000634	4