



COMUNE DI TERNI

DIREZIONE LL.PP. - MANUTENZIONI

LAVORI DI RIQUALIFICAZIONE

CAMPO SCUOLA " F. CASAGRANDE"

PIANO NAZIONALE DI RIPRESA E RESILIENZA (PNRR)

Missione 5 Componente 2 Investimento/Subinvestimento 2.1

RIGENERAZIONE URBANA

CUP F44H16000340007



Committente: **COMUNE DI TERNI**

P.zza M. Ridolfi, 1 - 05100 Terni
C.F. 00175660554

R.U.P. **Geom. STEFANO FREDDUZZI**

Corso del Popolo n. 30 - 05100 Terni

Collaboratore: **Dott.ssa Marta Di Filippo**



**Finanziato
dall'Unione europea**
NextGenerationEU

R.T.P.

Mandatario e Capogruppo:

Coord. e Progetto Architettonico: **arch. Alberto Tiberi**

05100 Terni Via Sabotino, 7 - e-mail : albertotiberi@gmail.com

Mandanti:

Progetto impianti:

Studio Tecnico Associato Paganelli

Viale B. Brin, 10 - 05100 TERNI - e-mail: info@stap.it

Progetto strutture:

ing. Simone Monotti

Strada della Quercia 6/b - 05100 Terni - e-mail: segreteria@studiomonotti.it

Progetto sicurezza:

C.S.P. - C.S.E.

ing. Alessandro Passetti

Via Del Daino, 19 - 05100 - Terni - e-mail: passetti.ale@gmail.com

Collaborazioni:

ing. iunior Alberto Lausi

Prog. impianti termotecnici

Via Lombardo Radice, 19 - 05100 - Terni - e-mail: alberto.lausi@gmail.com

Direttore dei Lavori:

arch. Andrea Della Sala

Strada di S. Martino, 104 - 05100 Terni - e-mail : info@andreadellasala.com

Il progettista:

Contenuto del disegno:

**PROGETTO
ESECUTIVO
STRUTTURALE**

Oggetto:


**MIGLIORAMENTO SISMICO
PALAZZINA SPOGLIATOI
RELAZIONE GEOTECNICA**

tavola numero:

**R.S.
05**

data	aggiornato al	disegnato da	visto R.U.P.	indice file	scala
18.01.2023	6.03.2023				VARIE

Il contenuto del presente elaborato è di proprietà esclusiva del Progettista. Senza autorizzazione scritta dello stesso non può essere diffuso a terzi nè riprodotto totalmente o parzialmente.

 Studio Monotti Ingegneria	Cliente Customer Comune di Terni – Direzione Lavori Pubblici - Manutenzioni	Pag. 1 / 39
---	--	----------------

PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE
MIGLIORAMENTO SISMICO PALAZZINA SPOGLIATOI
Campo Scuola “F. Casagrande” Terni (TR)

R.S. 05
RELAZIONE GEOTECNICA

Terni, 14/03/2023

Progettista: Ing. Simone Monotti

Committente: Comune di Terni – Direzione Lavori Pubblici - Manutenzioni

Caratterizzazione geotecnica dei terreni in sito

Caratterizzazione geotecnica dei terreni in sito: contiene i profili geotecnici, cioè la successione stratigrafica considerata per la progettazione (sezioni geotecniche), il regime delle pressioni interstiziali, le caratteristiche meccaniche dei terreni e tutti gli elementi significativi del sottosuolo. L'insieme di questi dati deve permettere la determinazione dei parametri geotecnici caratteristici.

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Natura geologica: natura geologica del terreno (granulare, coesivo, roccia).

Coesione (c'): coesione efficace del terreno. [daN/m²]

Coesione non drenata (Cu): coesione non drenata (Cu), per terreni eminentemente coesivi (argille). [daN/m²]

Angolo di attrito interno ϕ : angolo di attrito interno del terreno. [deg]

Angolo di attrito di interfaccia δ : angolo di attrito all'interfaccia tra terreno-cl. [deg]

Coeff. α di adesione della coesione (0;1): coeff. di adesione della coesione all'interfaccia terreno-cls, compreso tra 0 ed 1. Il valore è adimensionale.

Coeff. di spinta K0: coefficiente di spinta a riposo del terreno. Il valore è adimensionale.

γ naturale: peso specifico naturale del terreno in sito, assegnato alle zone non immerse. [daN/m³]

γ saturo: peso specifico saturo del terreno in sito, assegnato alle zone immerse. [daN/m³]

E: modulo elastico longitudinale del terreno. [daN/m²]

v: coefficiente di Poisson del terreno. Il valore è adimensionale.

Qualità roccia RQD (0;1): rock quality degree. Indice di qualità della roccia, assume valori nell'intervallo (0;1). Il valore è adimensionale.

Descrizione	Natura geologica	Coesione (c')	Coesione non drenata (Cu)	Angolo di attrito interno ϕ	Angolo di attrito di interfaccia δ	Coeff. α di adesione della coesione (0;1)	Coeff. di spinta K0	γ naturale	γ saturo	E	v	Qualità roccia RQD (0;1)
Ghiaia	Granulare incoerente (Sabbie)	0	0	38	25	1	0.38	1950	2150	9000000	0.3	0
Strato 1	Eminentemente Coesivo (Argille)	0	5600	27	18	1	0.55	1890	1920	2610000	0.3	0
Strato 2	Eminentemente Coesivo (Argille)	0	3800	24	16	1	0.59	1850	1890	2380000	0.3	0
Strato 3	Eminentemente Coesivo (Argille)	0	13100	33	22	1	0.46	2030	2030	3530000	0.3	0
Strato 5	Eminentemente Coesivo (Argille)	0	47500	49	32	1	0.25	2100	2210	7770000	0.3	0
Strato 4_1	Eminentemente Coesivo (Argille)	0	32500	43	28	1	0.32	2100	2160	5920000	0.3	0

Sondaggi del sito

Vengono elencati in modo sintetico tutti i sondaggi risultanti dalle verticali di indagine condotte in sito, con l'indicazione dei terreni incontrati, degli spessori e dell'eventuale falda acquifera.

Nome attribuito al sondaggio: DIN 6 Valori medi

Coordinate planimetriche del sondaggio nel sistema globale scelto: 0, 0

Quota della sommità del sondaggio (P.C.) nel sistema globale scelto: 0

I valori sono espressi in m

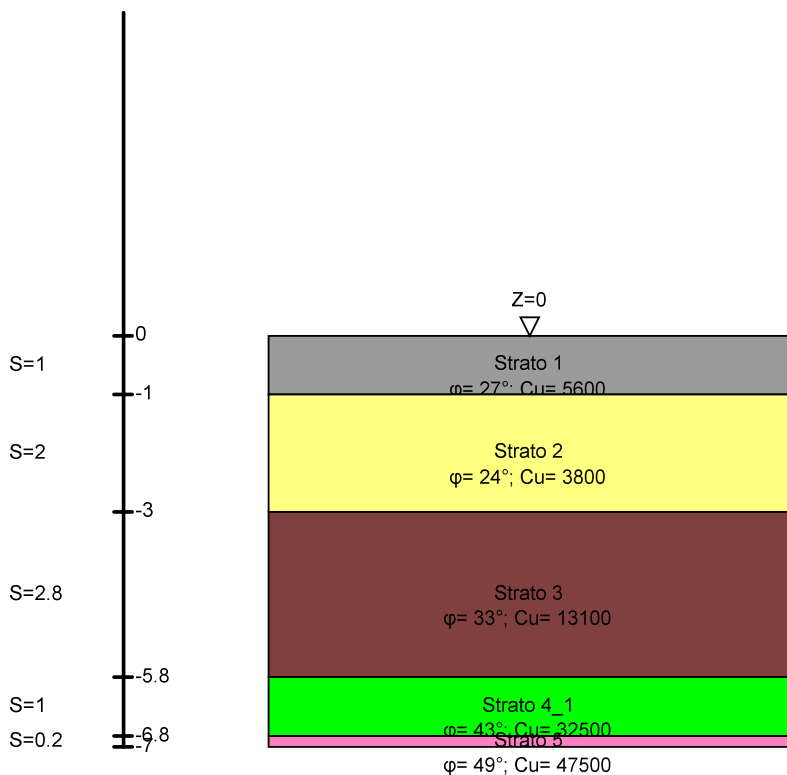


Immagine: Sondaggio Morini

Stratigrafie

Terreno: terreno mediamente uniforme presente nello strato.

Sp.: spessore dello strato. [cm]

Liqf: indica se considerare lo strato come liquefacibile nelle combinazioni sismiche. Con 'Da verifica' viene considerato quanto risulta dalla verifica condotta a fine calcolo solutore.

Kor,i: coefficiente K orizzontale al livello inferiore dello strato per modellazione palo. [daN/cm³]

Kor,s: coefficiente K orizzontale al livello superiore dello strato per modellazione palo. [daN/cm³]

Kve,i: coefficiente K verticale al livello inferiore dello strato per modellazione palo. [daN/cm³]

Kve,s: coefficiente K verticale al livello superiore dello strato per modellazione palo. [daN/cm³]

Eel,s: modulo elastico al livello superiore dello strato per calcolo cedimenti istantanei; 0 per non calcolarli. [daN/cm²]

Eel,i: modulo elastico al livello inferiore dello strato per calcolo cedimenti istantanei; 0 per non calcolarli. [daN/cm²]

Eed,s: modulo edometrico al livello superiore per calcolo cedimenti complessivi; 0 per non calcolarli. [daN/cm²]

Eed,i: modulo edometrico al livello inferiore per calcolo cedimenti complessivi; 0 per non calcolarli. [daN/cm²]

CC,s: coefficiente di compressione vergine CC al livello superiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 0 per non calcolarli. Il valore è adimensionale.

CC,i: coefficiente di compressione vergine CC al livello inferiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 0 per non calcolarli. Il valore è adimensionale.

CR,s: coefficiente di ricomprensione CR al livello superiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 0 per non calcolarli. Il valore è adimensionale.

CR,i: coefficiente di ricomprensione CR al livello inferiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 0 per non calcolarli. Il valore è adimensionale.

E0,s: indice dei vuoti E0 al livello superiore per calcolo cedimenti di consolidazione. Il valore è adimensionale.

E0,i: indice dei vuoti E0 al livello inferiore per calcolo cedimenti di consolidazione. Il valore è adimensionale.

OCR,s: indice di sovraconsolidazione OCR al livello superiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 1 per terreno NC. Il valore è adimensionale.

OCR,i: indice di sovraconsolidazione OCR al livello inferiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 1 per terreno NC. Il valore è adimensionale.

Terreno	Sp.	Liqf	Kor,i	Kor,s	Kve,i	Kve,s	Eel,s	Eel,i	Eed,s	Eed,i	CC,s	CC,i	CR,s	CR,i	E0,s	E0,i	OCR,s	OCR,i
Riporto	90	No	1.5	1	1	1	900	900	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1
Limi argillosi	300	No	1.5	1	1	1	100	100	104	104	0	0	0	0	0	0	1	1
Argille limose	270	No	1.5	1	1	1	150	150	155	155	0	0	0	0	0	0	1	1
Argille limose e compatte	90	No	1.5	1	1	1	600	600	614	614	0	0	0	0	0	0	1	1

Modellazione del sottosuolo e metodi di analisi e di verifica

Modellazione del sottosuolo e metodi di analisi e di verifica: contiene la descrizione del modello di calcolo adottato per il suolo, con i relativi parametri di modellazione; sono indicati anche gli eventuali metodi adottati per ricavare i parametri di modellazione ed i metodi e le condizioni con cui sono condotte le verifiche geotecniche.

Modello di fondazione

Le travi di fondazione sono modellate tramite uno specifico elemento finito che gestisce il suolo elastico alla Winkler. Le fondazioni a plinto superficiale sono modellate con un numero elevato di molle verticali elastiche agenti su nodi collegati rigidamente al nodo centrale. Le fondazioni a platea sono modellate con l'inserimento di molle verticali elastiche agenti nei nodi delle mesh.

Verifica di scorrimento

La verifica di scorrimento della fondazione superficiale viene eseguita considerando le caratteristiche del terreno immediatamente sottostante al piano di posa della fondazione, ricavato in base alla stratigrafia associata all'elemento, e trascurando, a favore di sicurezza, l'eventuale spinta passiva laterale.

Qualora l'elemento in verifica sia formato da parti non omogenee tra loro, ad esempio una travata in cui le singole travi di fondazione siano associate ad un differente sondaggio, verranno condotte verifiche geotecniche distinte sui singoli tratti.

Lo scorrimento di una fondazione avviene nel momento in cui le componenti delle forze parallele al piano di contatto tra fondazione e terreno vincono l'attrito e la coesione terreno-fondazione e, qualora fosse presente, la spinta passiva laterale.

Il coefficiente di sicurezza a scorrimento si ottiene dal rapporto tra le forze stabilizzanti di progetto (R_d) e quelle instabilizzanti (E_d):

$$R_d = (N \cdot \tan(\varphi) + c_a \cdot B \cdot L + \alpha \cdot S_p) / \gamma_{Rs}$$

$$|E_d| = \sqrt{T_x^2 + T_y^2}$$

dove:

N = risultante delle forze normali al piano di scorrimento;

T_x, T_y = componenti delle forze tangenziali al piano di scorrimento;

$\tan(\phi)$ = coefficiente di attrito terreno-fondazione;

c_a = aderenza alla base, pari alla coesione del terreno di fondazione o ad una sua frazione;

B, L = dimensioni della fondazione;

α = fattore di riduzione della spinta passiva;

S_p = spinta passiva dell'eventuale terreno laterale;

γ_{rs} = fattore di sicurezza parziale per lo scorrimento;

Le normative prevedono che il fattore di sicurezza a scorrimento $FS=R_d/E_d$ sia non minore di un prefissato limite.

Verifica di capacità portante

La verifica di capacità portante della fondazione superficiale viene eseguita mediante formulazioni di letteratura geotecnica considerando le caratteristiche dei terreni sottostanti al piano di posa della fondazione, ricavati in base alla stratigrafia associata all'elemento.

Qualora l'elemento in verifica sia formato da parti non omogenee tra loro, ad esempio una travata in cui le singole travi di fondazione siano associate ad un differente sondaggio, verranno condotte verifiche geotecniche distinte sui singoli tratti.

La verifica viene fatta raffrontando la portanza di progetto (R_d) con la sollecitazione di progetto (E_d); la prima deriva dalla portanza calcolata con metodi della letteratura geotecnica, ridotta da opportuni fattori di sicurezza parziali; la seconda viene valutata ricavando la risultante della sollecitazione scaricata al suolo con una integrazione delle pressioni nel tratto di calcolo. Le normative prevedono che il fattore di sicurezza alla capacità portante, espresso come rapporto tra il carico ultimo di progetto della fondazione (R_d) ed il carico agente (E_d), sia non minore di un prefissato limite.

La portanza di una fondazione rappresenta il carico ultimo trasmissibile al suolo prima di arrivare alla rottura del terreno. Le formule di calcolo presenti in letteratura sono nate per la fondazione nastriforme indefinita ma aggiungono una serie di termini correttivi per considerare le effettive condizioni al contorno della fondazione, esprimendo la capacità portante ultima in termini di pressione limite agente su di una fondazione equivalente soggetta a carico centrato.

La determinazione della capacità portante ai fini della verifica è stata condotta secondo il metodo di Vesic, che viene descritto nei paragrafi successivi.

Metodo di Vesic

La capacità portante valutata attraverso la formula di Vesic risulta, nel caso generale:

$$Q_{lim} = c \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot b_c \cdot g_c + q \cdot N_q \cdot s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot b_q \cdot g_q + \frac{1}{2} \gamma' \cdot B \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot d_\gamma \cdot i_\gamma \cdot b_\gamma \cdot g_\gamma$$

Nel caso di terreno eminentemente coesivo ($\phi = 0$) tale relazione diventa:

$$Q_{lim} = (2 + \pi) \cdot c_u \cdot (1 + s'_c + d'_c - i'_c - b'_c - g'_c) + q$$

dove:

gamma'	= peso di volume efficace dello strato di fondazione;
B	= larghezza efficace della fondazione ($B = B_f - 2e$);
L	= lunghezza efficace della fondazione ($L = L_f - 2e$);
c	= coesione dello strato di fondazione;
c _u	= coesione non drenata dello strato di fondazione;
q	= sovraccarico del terreno sovrastante il piano di fondazione;
N _c , N _q , N _γ	= fattori di capacità portante;
s _c , s _q , s _γ	= fattori di forma della fondazione;
d _c , d _q , d _γ	= fattori di profondità del piano di posa della fondazione;
i _c , i _q , i _γ	= fattori di inclinazione del carico;
b _c , b _q , b _γ	= fattori di inclinazione della base della fondazione;
g _c , g _q , g _γ	= fattori di inclinazione del piano campagna;

Nel caso di piano di campagna inclinato ($\beta > 0$) e $\phi = 0$, Vesic propone l'aggiunta, nella formula sopra definita, del termine

$$0.5 \cdot \gamma' \cdot B \cdot N_\gamma \quad \text{con } N_\gamma = -2 \cdot \tan \beta$$

Per la teoria di Vesic i coefficienti sopra definiti assumono le espressioni che seguono:

$$\begin{aligned}
 N_c &= (N_q - 1) \cdot ctg\phi; \quad N_q = tg^2 \left(45^\circ + \frac{\phi}{2} \right) \cdot e^{(\pi \cdot tg\phi)}; \quad N_\gamma = 2 \cdot (N_q + 1) \cdot tg\phi \\
 s_c &= 1 + \frac{B}{L} \cdot \frac{N_q}{N_c}; \quad s'_c = 0.2 \cdot \frac{B}{L}; \quad s_q = 1 + \frac{B}{L} \cdot tg\phi; \quad s_\gamma = 1 - 0.4 \cdot \frac{B}{L} \\
 d_c &= 1 + 0.4 \cdot k; \quad d'_c = 0.4 \cdot k; \quad d_q = 1 + 2 \cdot k \cdot tg\phi \cdot (1 - \sin\phi)^2; \quad d_\gamma = 1 \\
 i_c &= i_q - \frac{1 - i_q}{N_q - 1}; \quad i'_c = \frac{m \cdot H}{B \cdot L \cdot c_a \cdot N_c}; \quad i_q = \left(1 - \frac{H}{V + B \cdot L \cdot c_a \cdot ctg\phi} \right)^m; \\
 i_\gamma &= \left(1 - \frac{H}{V + B \cdot L \cdot c_a \cdot ctg\phi} \right)^{m+1} \\
 g_c &= 1 - \frac{\beta^\circ}{147^\circ}; \quad g'_c = \frac{\beta^\circ}{147^\circ}; \quad g_q = (1 - tg\beta)^2; \quad g_\gamma = g_q \\
 b_c &= 1 - \frac{\eta^\circ}{147^\circ}; \quad b'_c = \frac{\eta^\circ}{147^\circ}; \quad b_q = (1 - \eta \cdot tg\phi)^2; \quad b_\gamma = b_q \\
 k &= \frac{D}{B_f} \quad \left(\text{se } \frac{D}{B_f} \leq 1 \right); \quad k = \arctg \left(\frac{D}{B_f} \right) \quad \left(\text{se } \frac{D}{B_f} > 1 \right); \quad m = \frac{2 + \frac{B}{L}}{1 + \frac{B}{L}}
 \end{aligned}$$

nelle quali si sono considerati i seguenti dati:

phi = angolo di attrito dello strato di fondazione;

ca = aderenza alla base della fondazione;

nu = inclinazione del piano di posa della fondazione sull'orizzontale (nu = 0 se orizzontale);

beta = inclinazione del pendio;

H = componente orizzontale del carico trasmesso sul piano di posa della fondazione;

V = componente verticale del carico trasmesso sul piano di posa della fondazione;

D = profondità del piano di posa della fondazione dal piano campagna;

Influenza degli strati sulla capacità portante

Le formulazioni utilizzate per la portanza prevedono la presenza di uno stesso terreno nella zona interessata dalla potenziale rottura. In prima approssimazione lo spessore di tale zona è pari a:

$$H = \frac{1}{2} \cdot B \cdot \tan(45^\circ + \phi/2)$$

In presenza di stratificazioni di terreni diversi all'interno di tale zona, il calcolo diventa più complesso; non esiste una metodologia univoca per questi casi, differenti autori hanno proposto soluzioni diverse a seconda dei casi che si possono presentare. In prima approssimazione, nel caso di stratificazioni, viene trovata una media delle caratteristiche dei terreni, pesata sullo spessore degli strati interessati. Nel caso in cui il primo strato incontrato sia coesivo viene anche verificato che la compressione media agente sulla fondazione non superi la tensione limite di espulsione, circostanza che provocherebbe il rifluimento del terreno da sotto la fondazione, rendendo impossibile la portanza.

La tensione limite di espulsione q_{ult} per terreno coesivo viene calcolata come:

$$q_{ult} = 4c + q$$

dove c è la coesione e q è il sovraccarico agente sul piano di posa.

Influenza del sisma sulla capacità portante

La capacità portante nelle combinazioni sismiche viene valutata mediante l'estensione di procedure classiche al caso di azione sismica.

L'**effetto inerziale** prodotto dalla struttura in elevazione sulla fondazione può essere considerato tenendo conto dell'effetto dell'inclinazione (rapporto tra forze T parallele al piano di posa e carico normale N) e dell'eccentricità (rapporto tra momento M e carico normale N) delle azioni in fondazione, e produce variazioni di tutti i coefficienti di capacità portante del carico limite, oltre alla riduzione dell'area efficace.

L'**effetto cinematico** si manifesta per effetto dell'inerzia delle masse del suolo sotto la fondazione come una riduzione della resistenza teorica calcolata in condizioni statiche; tale riduzione è in funzione del coefficiente sismico orizzontale k_h , cioè dell'accelerazione normalizzata massima attesa al suolo, e delle caratteristiche del suolo. L'effetto è più marcato su terreni granulari, mentre nei suoli coesivi è poco rilevante.

Per tener conto nella determinazione del carico limite di tali effetti inerziali vengono introdotti nelle combinazioni sismiche anche i fattori correttivi e (earthquake), valutati secondo **Paolucci e Pecker**:

$$e_q = \left(1 - \frac{k_h}{\tan \phi}\right)^{0.35} ; \quad e_c = 1 - 0.32 \cdot k_h ; \quad e_\gamma = e_q$$

VERIFICA DELLE FONDAZIONI

Verifiche delle fondazioni: contiene la descrizione degli stati limite considerati, gli approcci e le combinazioni di calcolo adottate; vengono poi elencate le pressioni e gli spostamenti massimi e minimi raggiunti nei diversi SL e le verifiche condotte sulle fondazioni presenti, superficiali e profonde.

Le verifiche nei confronti degli Stati Limite ultimi SLU strutturali (STR) e geotecnici (GEO) sono state effettuate applicando la combinazione (A1+M1+R3) di coefficienti parziali prevista dall'approccio 2:

DA1.2 - Approccio 2:

- Combinazione 1:(A1+M1+R3)

Le verifiche strutturali delle fondazioni in combinazioni sismiche sono state condotte in campo sostanzialmente elastico.

Verifiche travate C.A. di fondazione

Le unità di misura elencate nel capitolo sono in [cm, daN, deg] ove non espressamente specificato.

N°: indice progressivo della sezione.

Descrizione: descrizione della sezione.

Tipo: tipo di sezione.

Base: base della sezione. [cm]

Altezza: altezza della sezione. [cm]

Copriferro sup.: distanza del bordo della staffa dalla superficie superiore del getto. [cm]

Copriferro inf.: distanza del bordo della staffa dalla superficie inferiore del getto. [cm]

Copriferro lat.: distanza del bordo della staffa dalle superfici laterali del getto. [cm]

x: distanza da asse appoggio sinistro. [cm]

A sup.: area efficace di armatura longitudinale superiore. [cm²]

C.b. sup.: distanza dal bordo del baricentro dell'armatura longitudinale superiore. [cm]

A inf.: area efficace di armatura longitudinale inferiore. [cm²]

C.b. inf.: distanza dal bordo del baricentro dell'armatura longitudinale inferiore. [cm]

M+ela: momento flettente desunto dal solutore che tende le fibre inferiori. [daN*cm]

Comb.: combinazione.

M+des: momento flettente di progetto che tende le fibre inferiori. [daN*cm]

M+ult: momento ultimo per trazione delle fibre inferiori. [daN*cm]

x/d: rapporto tra posizione asse neutro e altezza utile.

coeff: coefficiente di sicurezza.

M-ela: momento flettente desunto dal solutore che tende le fibre superiori. [daN*cm]

M-des: momento flettente di progetto che tende le fibre superiori. [daN*cm]

M-ult: momento ultimo per trazione delle fibre superiori. [daN*cm]

Verifica: stato di verifica.

A st: area di staffe per unità di lunghezza. [cm²]

A sl: area di armatura longitudinale tesa per valutazione resistenza taglio in assenza di armature a taglio. [cm²]

A sag: area equivalente di barre piegate per unità di lunghezza. [cm²]

Vela: taglio elastico. [daN]

Vdes: taglio di progetto. [daN]

Vrd: resistenza a taglio della sezione senza armature. [daN]

Vrcd: sforzo di taglio che produce il cedimento delle bielle. [daN]

Vrsd: resistenza a taglio per la presenza delle armature. [daN]

Vult: taglio ultimo. [daN]

cotgθ: cotg dell'angolo di inclinazione dei puntoni in calcestruzzo.

T gravità: taglio dovuto ai carichi gravitazionali. [daN]

T sisma: taglio dovuto a sisma. [daN]

T ultimo: taglio ultimo. [daN]

Comb.: combinazione per indicatore minimo per taglio.

Pga: pga per taglio.

Tr: tempo di ritorno per taglio.

Ind. taglio: indicatore di rischio per taglio.

M gravità: momento dovuto ai carichi gravitazionali. [daN*cm]

M sisma: momento dovuto a sisma. [daN*cm]

M ultimo: momento ultimo. [daN*cm]

Comb.: combinazione per indicatore minimo per momento.

Pga: pga per momento.

Tr: tempo di ritorno per momento.

Ind. momento: indicatore di rischio per momento.

Ver: stato di verifica.
d: altezza utile. [cm]
Af: area di armatura inferiore per unità di lunghezza. [cm]
M: momento flettente. [daN*cm/cm]
Comb: combinazione.
Mult: momento ultimo. [daN*cm/cm]
V: sforzo di taglio. [daN/cm]
Vult: sforzo di taglio ultimo. [daN/cm]
Af: area di armatura. [cm²]
Rara: famiglia di combinazione di verifica.
 σc : tensione di compressione nel calcestruzzo. [daN/cm²]
 σc limite: tensione di compressione limite nel calcestruzzo. [daN/cm²]
 σf : tensione di trazione nell'acciaio. [daN/cm²]
 σf limite: tensione di trazione limite nell'acciaio. [daN/cm²]
Quasi permanente: famiglia di combinazione di verifica.
Size X: misura dell'impronta al suolo lungo X. [cm]
Size Y: misura dell'impronta al suolo lungo Y. [cm]
Sis.: indicazione combinazione sismica.
Cnd: indicazione condizione di carico (BT breve termine o LT lungo termine).
Fx: componente orizzontale del carico lungo x. [daN]
Fy: componente orizzontale del carico lungo y. [daN]
Fz: componente verticale del carico. [daN]
IncX: inclinazione del carico lungo x. [deg]
IncY: inclinazione del carico lungo y. [deg]
Phi: angolo di attrito di progetto. [deg]
Ad: adesione di progetto. [daN/cm²]
RPI: resistenza passiva laterale unitaria di progetto. [daN/cm]
 γR : coefficiente parziale sulla resistenza di progetto.
Rd: resistenza di progetto. [daN]
Ed: azione di progetto. [daN]
Rd/Ed: coefficiente di sicurezza allo scorrimento.
Aste: numero delle aste del tratto in verifica.
Size X: misura dell'impronta al suolo lungo la direzione X locale. [cm]
Size Y: misura dell'impronta al suolo lungo la direzione Y locale. [cm]
Type: indicazione del tipo di combinazione statica o sismica.
Cond: indicazione della condizione di carico (BT breve termine o LT lungo termine).
Rd/Ed: coefficiente di sicurezza alla capacità portante.
Mx: momento risultante agente attorno x. [daN*cm]
My: momento risultante agente attorno y. [daN*cm]
Inc.x: inclinazione del carico lungo x. [deg]
Inc.y: inclinazione del carico lungo y. [deg]
Ecc.x: eccentricità del carico lungo x. [cm]
Ecc.y: eccentricità del carico lungo y. [cm]
B': larghezza efficace. [cm]
L': lunghezza efficace. [cm]
qd: sovraccarico di progetto. [daN/cm²]
 γ_s : peso specifico di progetto del suolo. [daN/cm³]
Fi: angolo di attrito di progetto. [deg]
Coes: coesione di progetto. [daN/cm²]
Amax: accelerazione normalizzata max al suolo.
N:
Nq: fattore di capacità portante per il termine di sovraccarico.
Nc: fattore di capacità portante per il termine coesivo.
Ng: fattore di capacità portante per il termine attritivo.
S:
Sq: fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine di sovraccarico.
Sc: fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine coesivo.
Sg: fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine attritivo.
D:
Dq: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine di sovraccarico.
Dc: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine coesivo.
Dg: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine attritivo.
I:
Iq: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine di sovraccarico.
Ic: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine coesivo.
Ig: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine attritivo.
B:
Bq: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine di sovraccarico.
Bc: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine coesivo.
Bg: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine attritivo.
G:
Gq: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine di sovraccarico.
Gc: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine coesivo.
Gg: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine attritivo.
P:

Pq: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine di sovraccarico.

Pc: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine coesivo.

Pg: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine attritivo.

E:

Eq: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine di sovraccarico.

Ec: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine coesivo.

Eg: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine attritivo.

Trave di fondazione a "Piano terra" (923; 215)-(923; 905)

Dati iniziali

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

Verifiche effettuate secondo D.M. 17-01-18

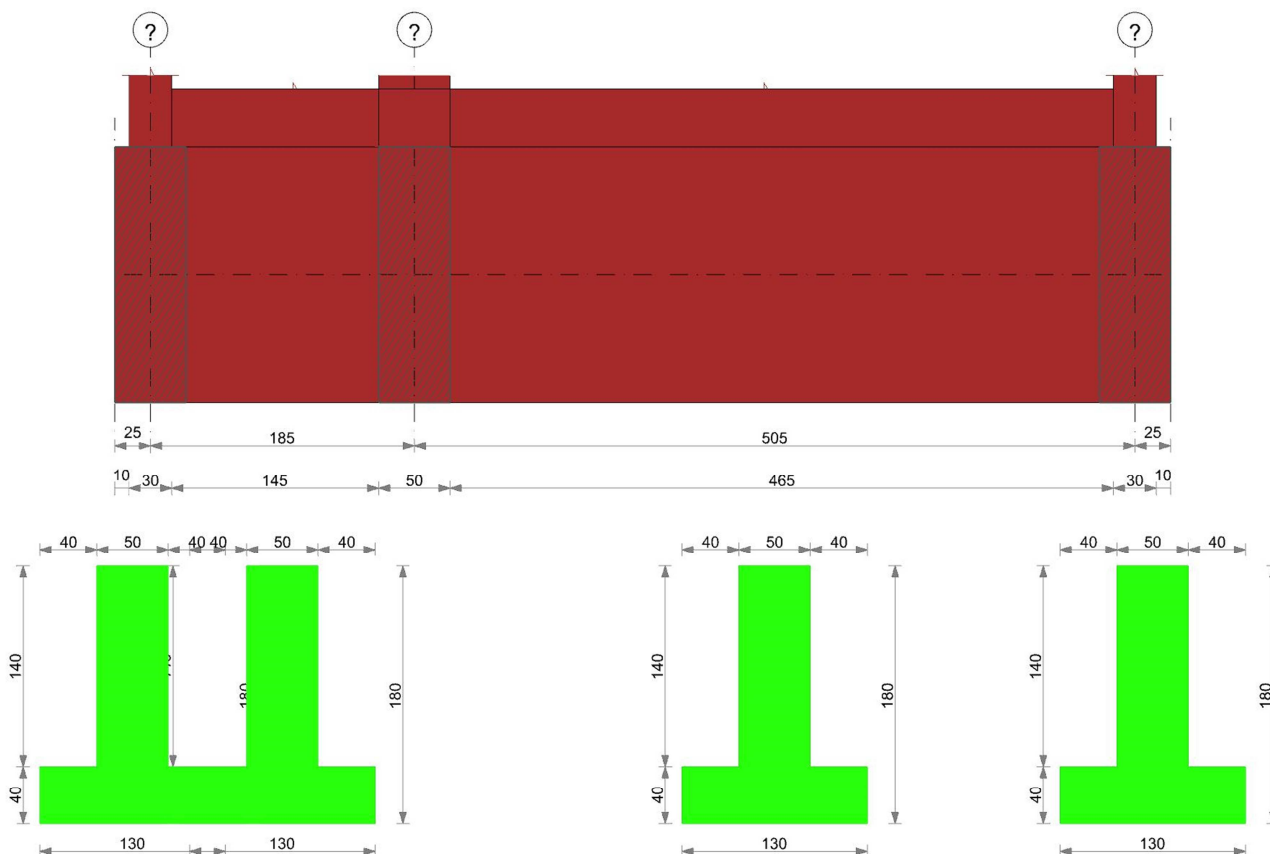
Fattore di struttura per meccanismi duttili $X = 3$

Fattore di struttura per meccanismi duttili $Y = 3$

Fattore di struttura per meccanismi duttili $Z = 1.5$

Fattore di struttura per meccanismi fragili $= 1.5$

Geometria



Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste	Size X	Size Y	Comb	Type	Cnd	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
247, 248, 249, 250, 251, 252, 253, 254, 255, 256, 257, 258, 259, 260	690	130	SLU 36	ST	BT	2.3	119765	111301	1.08	Si
247, 248, 249, 250, 251, 252, 253, 254, 255, 256, 257, 258, 259, 260	690	130	SLV FO 3	SIS	BT	2.3	98356	79288	1.24	Si
247, 248, 249, 250, 251, 252, 253, 254, 255, 256, 257, 258, 259, 260	690	130	SLD 3	SIS	BT	2.3	101533	79206	1.28	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-111301	-16403	494247	0	0	4	0	130	681	0.35	0.00185	0	0.38	

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	3679	-79288	-679848	1030659	0	3	13	-9	113	664	0.35	0.00185	0	0.38	0.07
0	3194	-79206	-591617	833094	0	2	11	-7	115	669	0.35	0.00185	0	0.38	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di R_d

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ik	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0.04	0	0	0.38	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.03	0	0	0.38	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.03	0	0	0.38	0	0	0.04	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Trave di fondazione a "Piano terra" (2073; 215)-(2073; 905)

Dati iniziali

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

Verifiche effettuate secondo D.M. 17-01-18

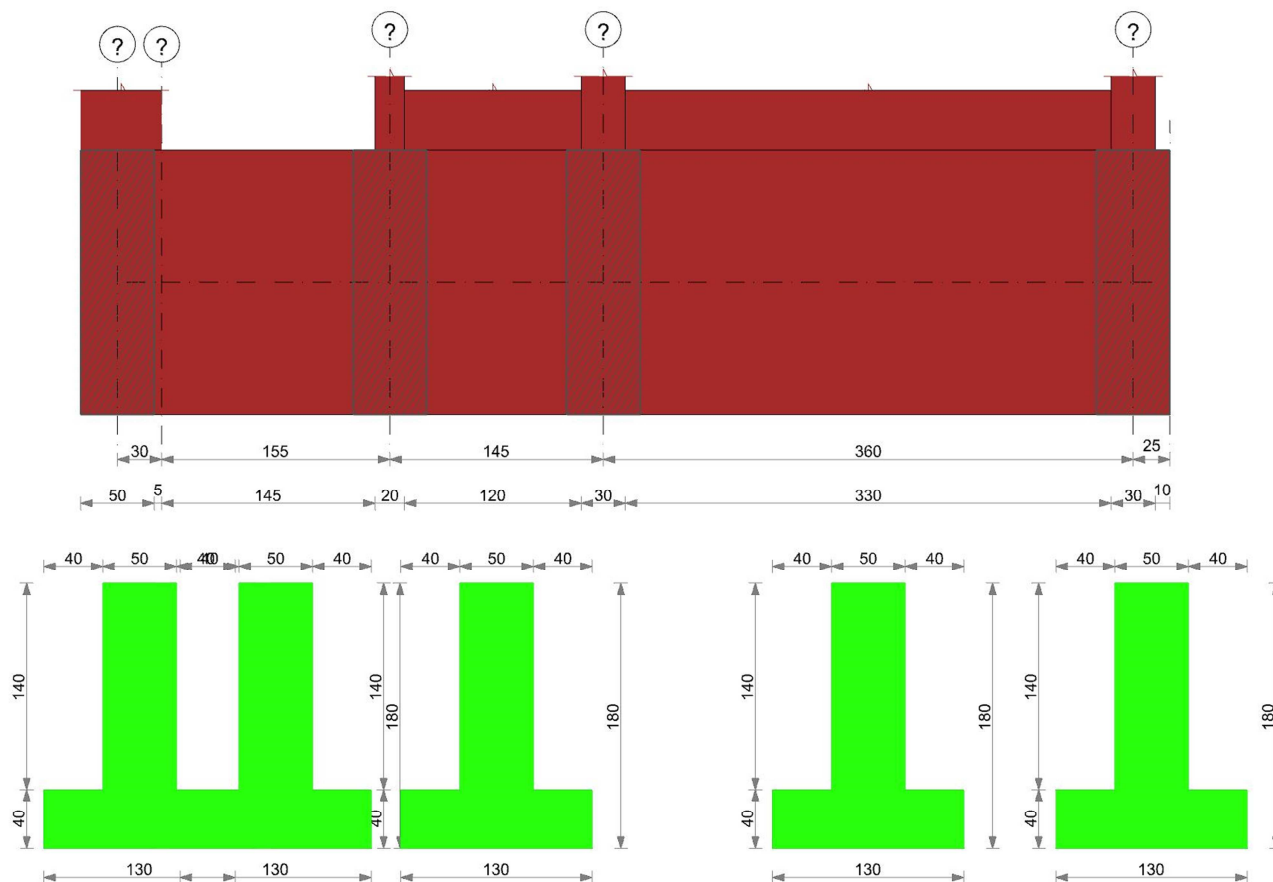
Fattore di struttura per meccanismi duttili $X = 3$

Fattore di struttura per meccanismi duttili $Y = 3$

Fattore di struttura per meccanismi duttili $Z = 1.5$

Fattore di struttura per meccanismi fragili = 1.5

Geometria



Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
715	130	SLU 19	ST	LT	0	0	-90455	0	0	16	0	0	1.1	23580	0	9999	Si
715	130	SLV FO 5	SIS	LT	-7011	1047	-75478	-5	1	16	0	0	1.1	19675	7089	2.78	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste	Size X	Size Y	Comb	Type	Cnd	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
261,262,263,264,265,266,267,268,269,270,271,272,273,274	715	130	SLU 36	ST	BT	2.3	125312	107199	1.17	Si
261,262,263,264,265,266,267,268,269,270,271,272,273,274	715	130	SLV FO 15	SIS	BT	2.3	102787	76804	1.34	Si
261,262,263,264,265,266,267,268,269,270,271,272,273,274	715	130	SLD 15	SIS	BT	2.3	106078	76723	1.38	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-107199	18594	67475	0	0	1	0	130	714	0.35	0.00185	0	0.38	
0	-3648	-76804	676044	710318	0	-3	9	9	112	697	0.35	0.00185	0	0.38	0.07
0	-3171	-76723	589462	519146	0	-2	7	8	115	701	0.35	0.00185	0	0.38	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E			
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	lc	lg	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg	
1	5	0	0	0.04	0	0	0.38	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0	
1	5	0	0	0.03	0	0	0.38	0	0	0.04	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0	
1	5	0	0	0.03	0	0	0.38	0	0	0.04	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	1	0	0	0

Trave di fondazione a "Piano terra" (2073; 545)-(2378; 545)

Dati iniziali

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

Verifiche effettuate secondo D.M. 17-01-18

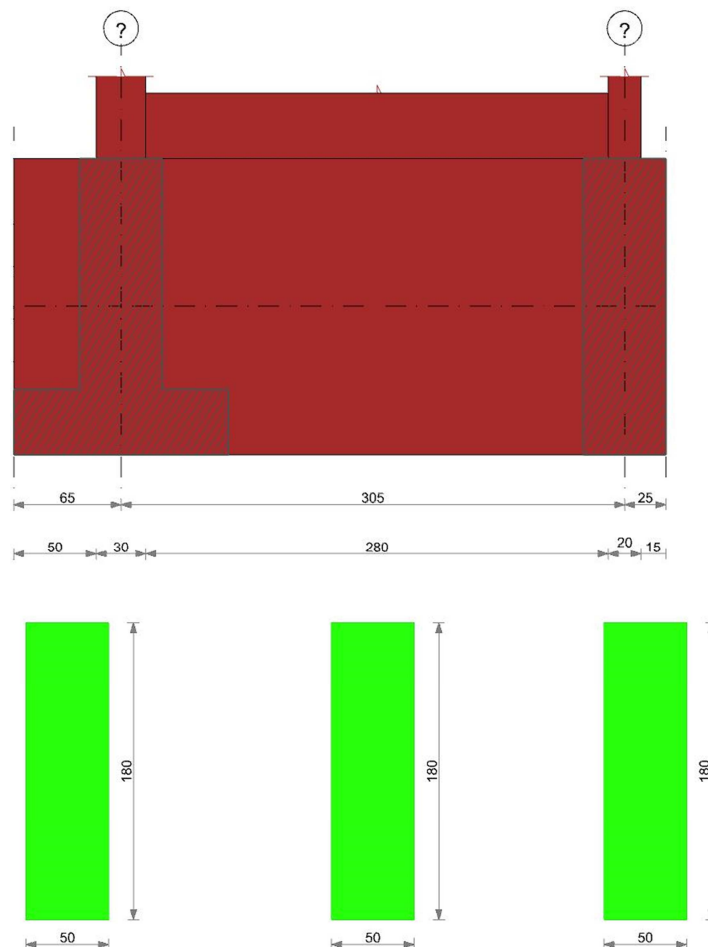
Fattore di struttura per meccanismi duttili X = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Y = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Z = 1.5

Fattore di struttura per meccanismi fragili = 1.5

Geometria



Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
305	50	SLV 19	ST	LT	0	0	-15951	0	0	16	0	0	1.1	4158	0	9999	Si
305	50	SLV FO 7	SIS	LT	-194	1206	-13210	-1	5	16	0	0	1.1	3444	1222	2.82	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste	Size X	Size Y	Comb	Type	Cnd	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
275, 276, 277, 278, 279, 280	305	50	SLV 36	ST	BT	2.3	22222	18757	1.18	Si
275, 276, 277, 278, 279, 280	305	50	SLV FO 11	SIS	BT	2.3	6459	13432	0.48	No
275, 276, 277, 278, 279, 280	305	50	SLD 9	SIS	BT	2.3	13601	10581	1.29	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-18757	132	27807	0	0	1	0	50	302	0.35	0.00185	0	0.38	0
0	1212	-13432	-219420	53408	0	5	4	-16	17	297	0.35	0.00185	0	0.38	0.07
0	-890	-13601	161655	61610	0	-4	5	12	26	296	0.35	0.00185	0	0.38	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ic	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0.03	0	0	0.52	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0.23	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.02	0	0	0.52	0	0	0.11	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Trave di fondazione a "Piano terra" (2378; 545)-(2378; 905)

Dati iniziali

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

Verifiche effettuate secondo D.M. 17-01-18

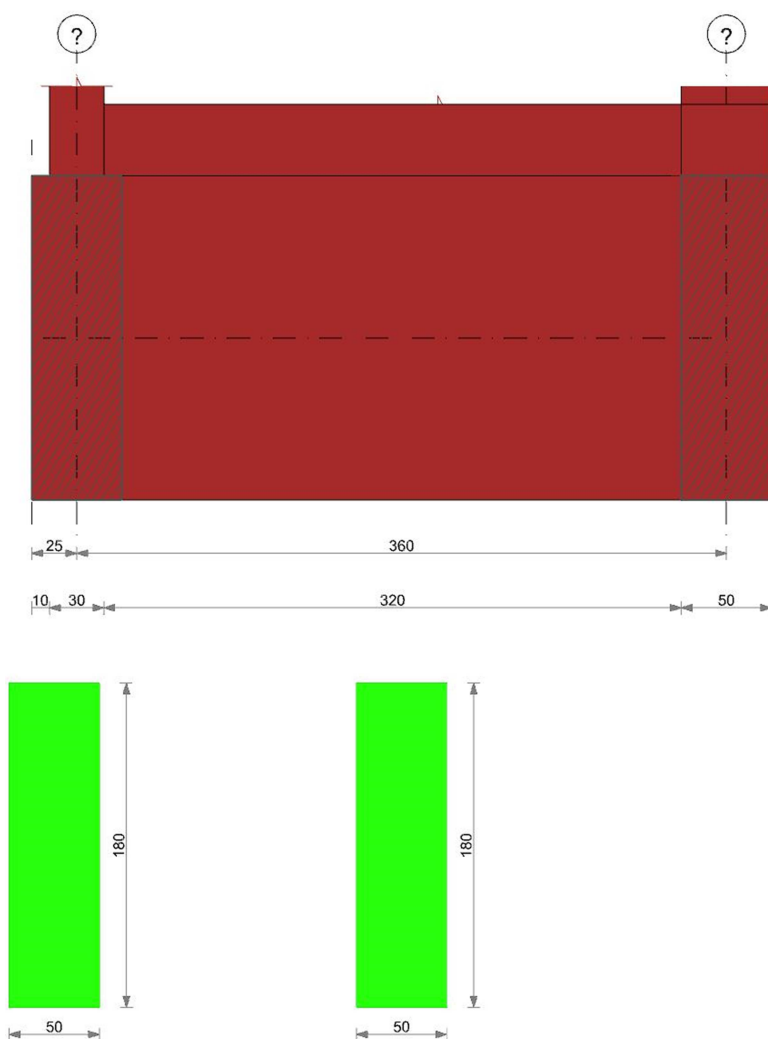
Fattore di struttura per meccanismi duttili X = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Y = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Z = 1.5

Fattore di struttura per meccanismi fragili = 1.5

Geometria



Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
385	50	SLU 19	ST	LT	0	0	-19019	0	0	16	0	0	1.1	4958	0	9999	Si
385	50	SLV FO 5	SIS	LT	-1453	185	-14998	-6	1	16	0	0	1.1	3910	1465	2.67	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste	Size X	Size Y	Comb	Type	Cnd	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
281,282,283,284,285,286,287	385	50	SLU 36	ST	BT	2.3	28089	22529	1.25	Si
281,282,283,284,285,286,287	385	50	SLV FO 13	SIS	BT	2.3	17215	16136	1.07	Si
281,282,283,284,285,286,287	385	50	SLD 13	SIS	BT	2.3	18705	16167	1.16	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-22529	821	-13562	0	0	-1	0	50	384	0.35	0.00185	0	0.38	
0	-742	-16136	134717	-145410	0	-3	-9	8	33	367	0.35	0.00185	0	0.38	0.07
0	-643	-16167	116853	-115222	0	-2	-7	7	36	371	0.35	0.00185	0	0.38	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ic	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0.03	0	0	0.52	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.02	0	0	0.52	0	0	0.06	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.02	0	0	0.52	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Trave di fondazione a "Piano terra" (2703; 335)-(3873; 335)

Dati iniziali

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

Verifiche effettuate secondo D.M. 17-01-18

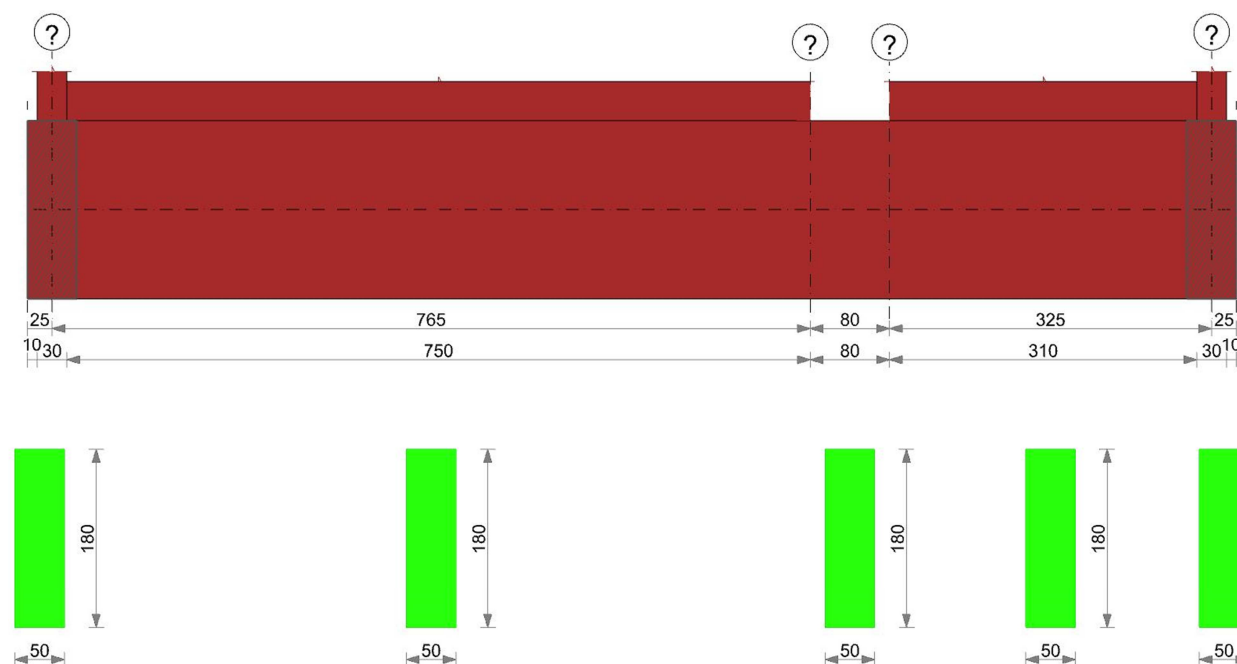
Fattore di struttura per meccanismi duttili X = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Y = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Z = 1.5

Fattore di struttura per meccanismi fragili = 1.5

Geometria



Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
1170	50	SLV 19	ST	BT	0	0	-86263	0	0	0	0.38	0	1.1	20209	0	9999	S1
1170	50	SLV FO 11	SIS	LT	794	5174	-72239	1	4	16	0	0	1.1	18831	5235	3.6	S1

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste										Size X	Size Y	Comb	Typ e	Cnd	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
------	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--------	--------	------	-------	-----	----	----	----	-------	----------

Aste	Size X	Size Y	Com b	Type	Cnd	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
225, 226, 227, 228, 229, 230, 231, 232, 233, 234, 235, 236, 237, 238, 239, 240, 241, 242, 243, 244, 245, 246	1170	50	SLU 36	ST	BT	2.3	103190	83215	1.24	Si
225, 226, 227, 228, 229, 230, 231, 232, 233, 234, 235, 236, 237, 238, 239, 240, 241, 242, 243, 244, 245, 246	1170	50	SLV FO 11	SIS	BT	2.3	35019	72239	0.48	No
225, 226, 227, 228, 229, 230, 231, 232, 233, 234, 235, 236, 237, 238, 239, 240, 241, 242, 243, 244, 245, 246	1170	50	SLD 9	SIS	BT	2.3	74529	48667	1.53	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-103195	1699	1151322	0	0	11	0	50	1148	0.35	0.00185	0	0.38	
0	5174	-72239	-944797	943309	0	4	13	-13	24	1144	0.35	0.00185	0	0.38	0.07
0	-3771	-74529	690777	1159764	0	-3	16	9	31	1139	0.35	0.00185	0	0.38	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ic	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0	0	0	0.52	0	0	0.19	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0.11	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Trave di fondazione a "Piano terra" (2703; -110)-(2703; 905)

Dati iniziali

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

Verifiche effettuate secondo D.M. 17-01-18

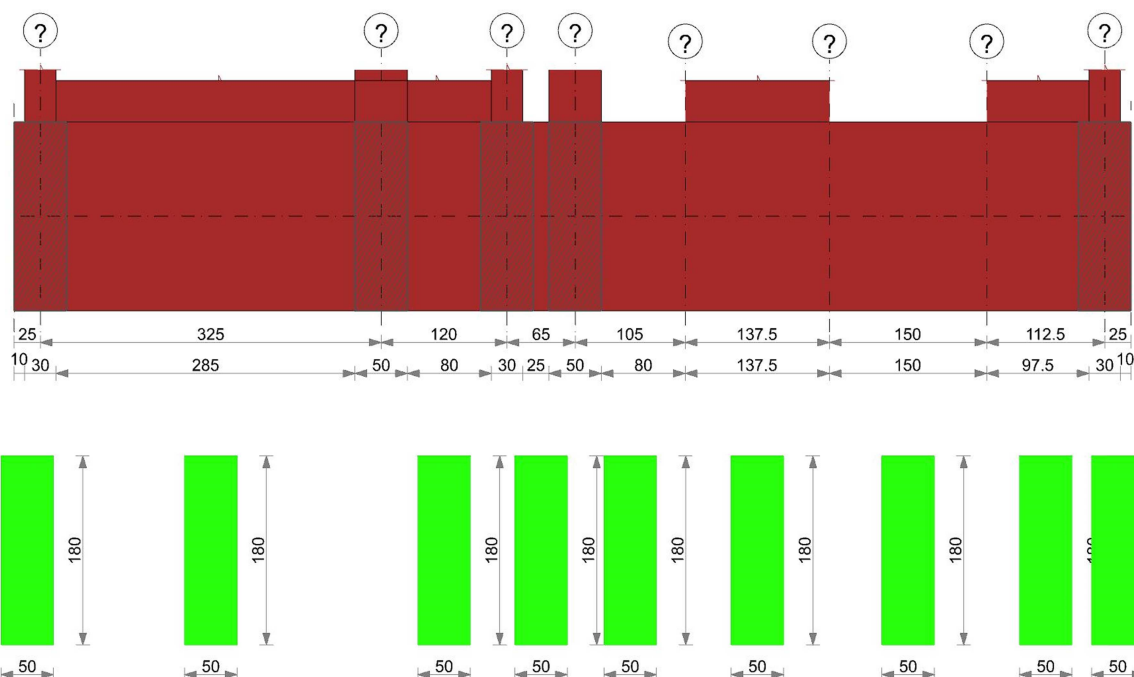
Fattore di struttura per meccanismi duttili X = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Y = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Z = 1.5

Fattore di struttura per meccanismi fragili = 1.5

Geometria



Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
1015	50	SLU 19	ST	LT	0	0	-67031	0	0	16	0	0	1.1	17473	0	9999	Si
1015	50	SLV FO 11	SIS	LT	4237	-662	-55885	4	-1	16	0	0	1.1	14568	4289	3.4	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste										Size X	Size Y	Comb	Type	Cnd	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
114,115,116,117,118,119,120,121,122,123,124,125,126,127,128,129,130										1015	50	SLU 36	ST	BT	2.3	80779	70202	1.15	Si
114,115,116,117,118,119,120,121,122,123,124,125,126,127,128,129,130										1015	50	SLV FO 1	SIS	BT	2.3	49323	59091	0.83	No
114,115,116,117,118,119,120,121,122,123,124,125,126,127,128,129,130										1015	50	SLD 1	SIS	BT	2.3	58812	52131	1.13	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-80779	5379	-1849436	0	0	-23	0	50	969	0.35	0.00185	0	0.38	
0	2093	-59091	-373834	-2114135	0	2	-36	-6	37	943	0.35	0.00185	0	0.38	0.07
0	1817	-58812	-323938	-1926196	0	2	-33	-6	39	949	0.35	0.00185	0	0.38	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ic	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0.06	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Trave di fondazione a "Piano terra" (2703; -110)-(2703; 905)

Dati iniziali

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

Verifiche effettuate secondo D.M. 17-01-18

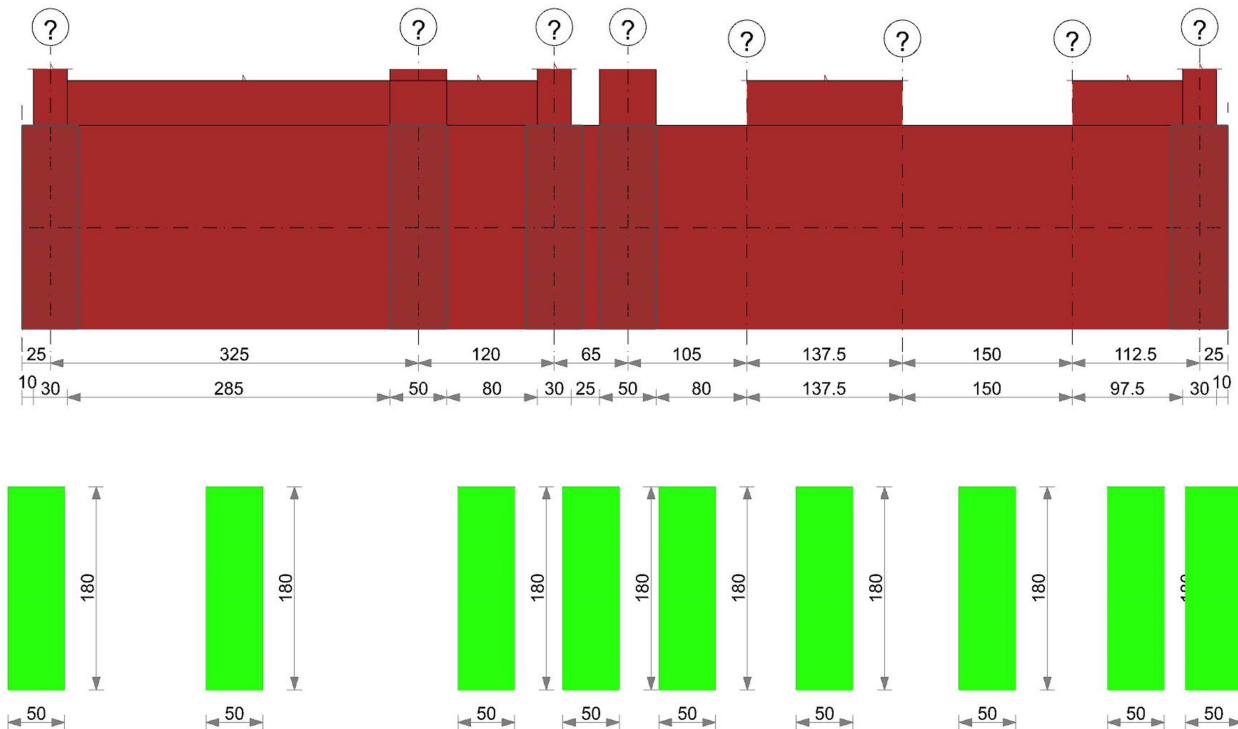
Fattore di struttura per meccanismi duttili X = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Y = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Z = 1.5

Fattore di struttura per meccanismi fragili = 1.5

Geometria



Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
1015	50	SLU 19	ST	LT	0	0	-67031	0	0	16	0	0	1.1	17473	0	9999	Si
1015	50	SLV FO 11	SIS	LT	4237	-662	-55885	4	-1	16	0	0	1.1	14568	4289	3.4	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste										Size X	Size Y	Comb.	Type	Cnd	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
114,115,116,117,118,119,120,121,122,123,124,125,126,127,128,129,130	1015	50	SLU 36	ST	BT	2.3	80779	70202	1.15	Si									
114,115,116,117,118,119,120,121,122,123,124,125,126,127,128,129,130	1015	50	SLV FO 1	SIS	BT	2.3	49323	59091	0.83	No									
114,115,116,117,118,119,120,121,122,123,124,125,126,127,128,129,130	1015	50	SLD 1	SIS	BT	2.3	58812	52131	1.13	Si									

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-80779	5379	-1849436	0	0	-23	0	50	969	0.35	0.00185	0	0.38	
0	2093	-59091	-373834	-2114135	0	2	-36	-6	37	943	0.35	0.00185	0	0.38	0.07
0	1817	-58812	-323938	-1926196	0	2	-33	-6	39	949	0.35	0.00185	0	0.38	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ik	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0.06	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Trave di fondazione a "Piano terra" (2703; -110)-(3873; -110)

Dati iniziali

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

Verifiche effettuate secondo D.M. 17-01-18

Fattore di struttura per meccanismi duttili X = 3

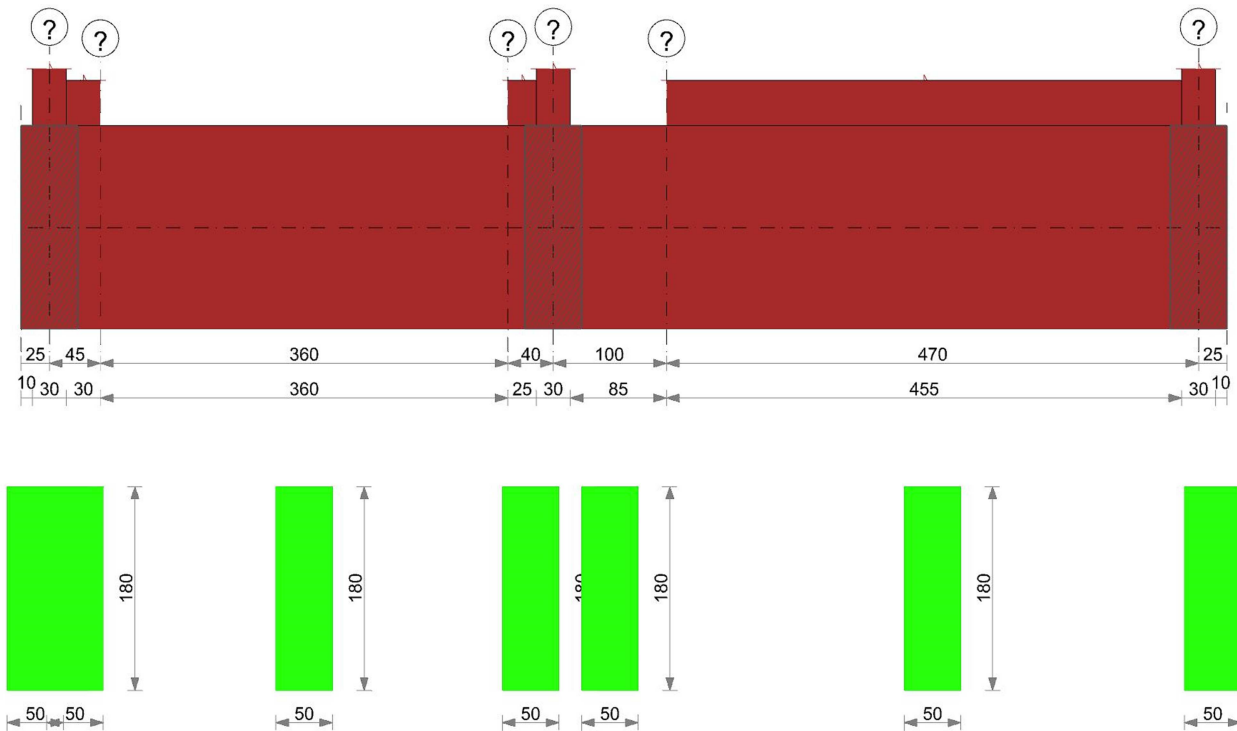
Fattore di struttura per meccanismi duttili Y = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili $Y = 3$

Fattore di struttura per meccanismi duttili $Z = 1.5$

Fattore di struttura per meccanismi fragili $= 1.5$

Geometria



Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
1015	50	SLV 36	ST	BT	0	0	-92517	0	0	0	0.38	0	1.1	17532	0	9999	Si
1015	50	SLV FO 5	SIS	LT	-4740	662	-64366	-4	1	16	0	0	1.1	16779	4786	3.51	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste	Size X	Size Y	Comb	Type	Cnd	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
95,94,93,92,91,90,89,88,87,86,85,84,83,82	1015	50	SLV 36	ST	BT	2.3	92517	73128	1.27	Si
95,94,93,92,91,90,89,88,87,86,85,84,83,82	1015	50	SLV FO 13	SIS	BT	2.3	54215	68338	0.79	No
95,94,93,92,91,90,89,88,87,86,85,84,83,82	1015	50	SLD 13	SIS	BT	2.3	67945	56710	1.20	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-92517	2869	-305324	0	0	-3	0	50	1008	0.35	0.00185	0	0.38	0
0	-2070	-68338	376557	-849310	0	-2	-12	6	39	990	0.35	0.00185	0	0.38	0.07
0	-1800	-67945	327584	-683705	0	-2	-10	5	40	995	0.35	0.00185	0	0.38	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

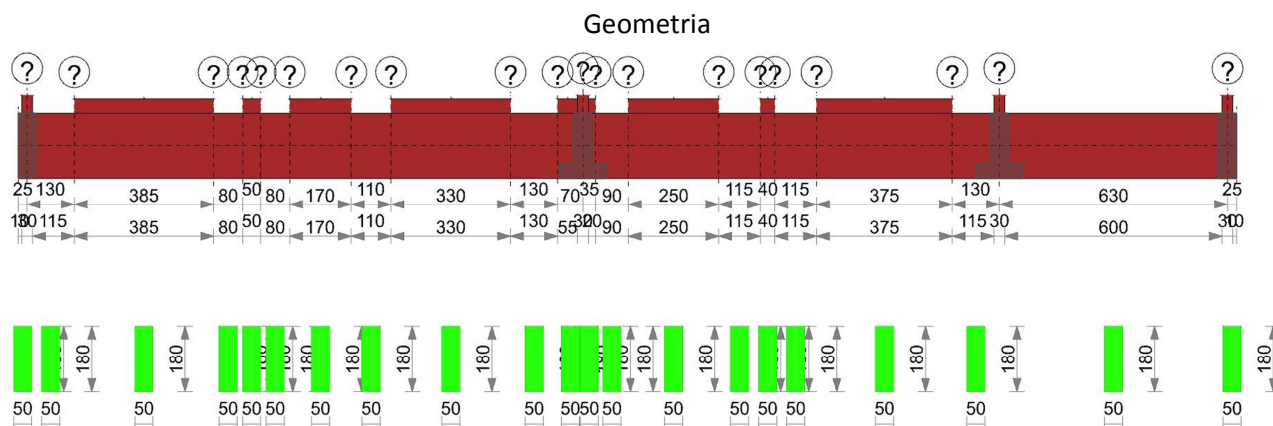
N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	lc	lg	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0.04	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Trave di fondazione a "Piano terra" (-612; 215)-(2703; 215)

Dati iniziali

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

Fattore di struttura per meccanismi fragili = 1.5



Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
3315	50	SLU 19	ST	LT	0	0	-180873	0	0	16	0	0	1.1	47150	0	9999	Si
3315	50	SLV FO 11	SIS	LT	2419	11514	-134177	1	5	16	0	0	1.1	34977	11766	2.97	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste	Size X	Size Y	Comb	Type	Cnd	γ R	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
177,176,175,174,173,172,171,170,169,168,167,166,165,164,163,162,161,160,159,158,157,156,155,154,153,152,151,150,149,148,147,146,145,144,143,142,141,140,139,138,137,136,135,134,133,132,131	3315	50	SLU36	ST	B T	233.481	239379	20914	1.14	Si
177,176,175,174,173,172,171,170,169,168,167,166,165,164,163,162,161,160,159,158,157,156,155,154,153,152,151,150,149,148,147,146,145,144,143,142,141,140,139,138,137,136,135,134,133,132,131	3315	50	SLUFO7	SIT	B T	2769.993	769680	13457	0.57	No
177,176,175,174,173,172,171,170,169,168,167,166,165,164,163,162,161,160,159,158,157,156,155,154,153,152,151,150,149,148,147,146,145,144,143,142,141,140,139,138,137,136,135,134,133,132,131	3315	50	SLD9	SIT	B T	2162.8653	162505	13818	1.18	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di R_d

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-209379	-1447	263186	0	0	1	0	50	3312	0.35	0.00185	0	0.38	
0	11589	-134680	-2141572	-264315	0	5	-2	-16	18	3311	0.35	0.00185	0	0.38	0.00185
0	-8562	162865	1581458	-1105983	0	-3	-7	10	31	3301	0.35	0.00185	0	0.38	0.00185

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ik	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0	0	0	0.52	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0	0	0	0.52	0	0	0.2	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0	0	0	0.52	0	0	0.09	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

Verifiche effettuate secondo D.M. 17-01-18

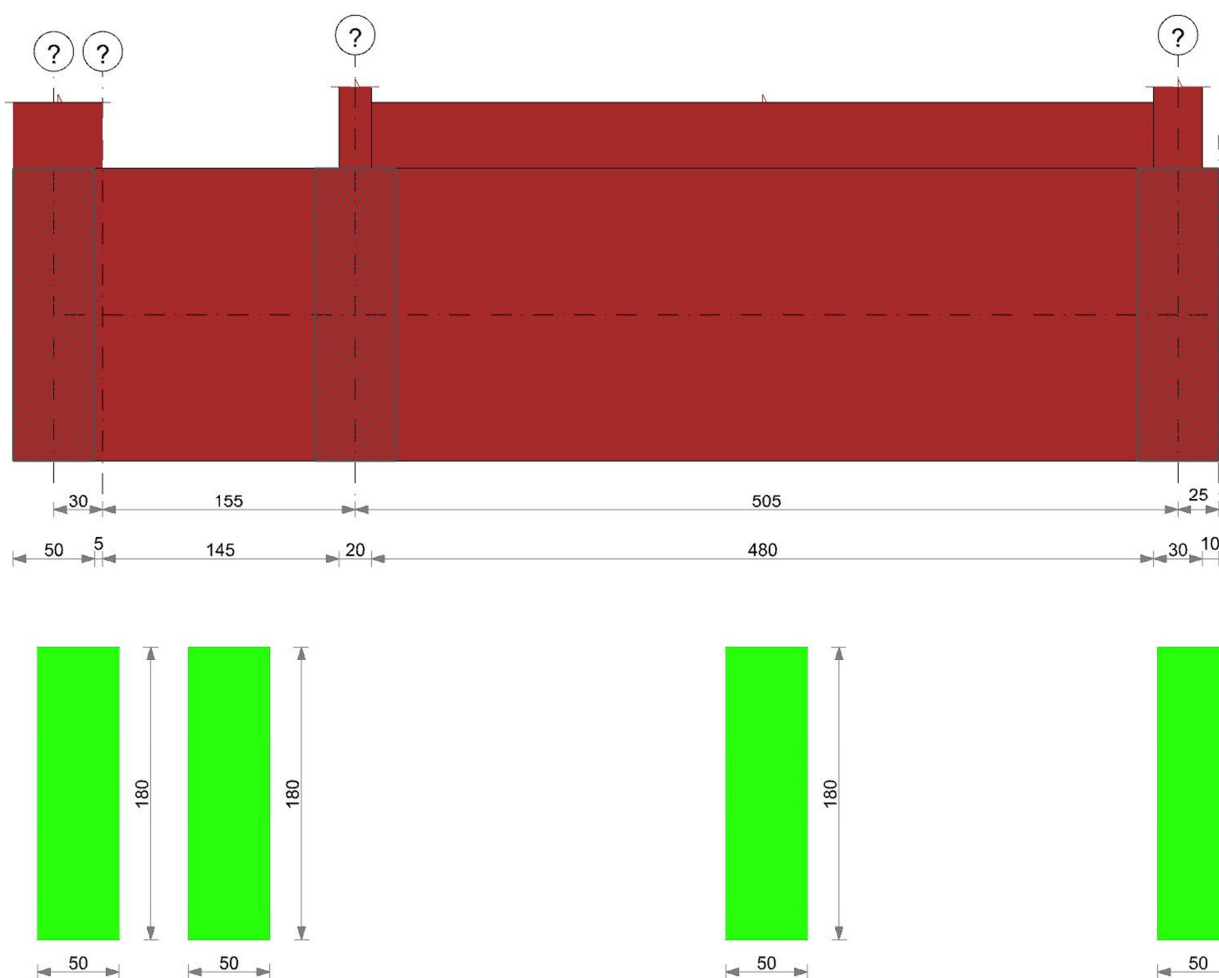
Fattore di struttura per meccanismi duttili $X = 3$

Fattore di struttura per meccanismi duttili $Y = 3$

Fattore di struttura per meccanismi duttili $Z = 1.5$

Fattore di struttura per meccanismi fragili $= 1.5$

Geometria



Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
715	50	SLU 19	ST	LT	0	0	-43861	0	0	16	0	0	1.1	11433	0	9999	Si
715	50	SLV FO 9	SIS	LT	-1967	-443	-35720	-3	-1	16	0	0	1.1	9311	2016	4.62	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste	Size X	Size Y	Comb	Type	Cnd	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
13,14,15,16,17,18,19,20,21,22,23,24	715	50	SLU 36	ST	BT	2.3	50918	50909	1	Si
13,14,15,16,17,18,19,20,21,22,23,24	715	50	SLV FO 3	SIS	BT	2.3	35284	37948	0.93	No
13,14,15,16,17,18,19,20,21,22,23,24	715	50	SLD 3	SIS	BT	2.3	37757	37395	1.01	No

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-50909	1640	371944	0	0	7	0	50	700	0.35	0.00185	0	0.38	
0	1415	-37948	-255513	523926	0	2	14	-7	37	687	0.35	0.00185	0	0.38	0.07

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	1228	-37757	-221698	446255	0	2	12	-6	38	691	0.35	0.00185	0	0.38	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ik	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0.06	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.01	0	0	0.52	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Trave di fondazione a "Piano terra" (-612; 400)-(2703; 400)

Dati iniziali

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

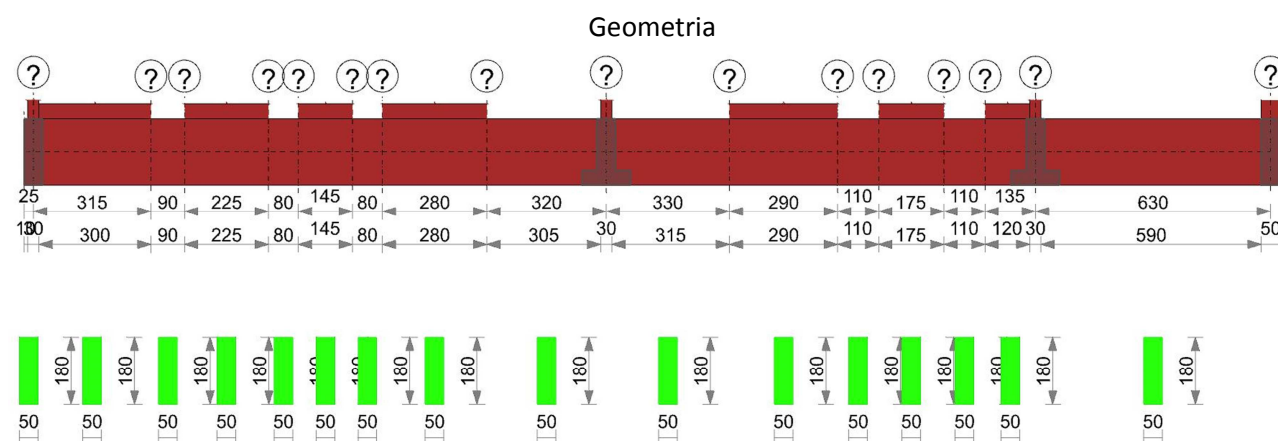
Verifiche effettuate secondo D.M. 17-01-18

Fattore di struttura per meccanismi duttili X = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Y = 3

Fattore di struttura per meccanismi duttili Z = 1.5

Fattore di struttura per meccanismi fragili = 1.5



Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
3340	50	SLU 19	ST	LT	0	0	-189277	0	0	16	0	0	1.1	49340	0	9999	Si
3340	50	SLV FO 11	SIS	LT	2160	11514	-154516	1	4	16	0	0	1.1	40279	11715	3.44	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste													Si ze X	Si ze Y	Co mb	Ty pe	C n d	y R	Rd	Ed	Rd /Ed	Veri fica
178,179,180,181,182,183,184,185,186,187,188,189,190,191,192,193,194,195,196,197,198,199,200,201,202,203,204,205,206,207,208,209,210,211,212,213,214,215,216,217,218,219,220,221,222,223,224													3340	50	SLU 36	ST	B T	2	231115	226699	1.02	Si
178,179,180,181,182,183,184,185,186,187,188,189,190,191,192,193,194,195,196,197,198,199,200,201,202,203,204,205,206,207,208,209,210,211,212,213,214,215,216,217,218,219,220,221,222,223,224													3340	50	SLV FO 7	SI	B T	2	94837	154982	0.61	No
178,179,180,181,182,183,184,185,186,187,188,189,190,191,192,193,194,195,196,197,198,199,200,201,202,203,204,205,206,207,208,209,210,211,212,213,214,215,216,217,218,219,220,221,222,223,224													3340	50	SLD 9	SI	B T	2	165335	136784	1.21	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-226699	-570	16322449	0	0	-72	0	50	3196	0.35	0.00185	0	0.38	

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	11589	-154982	-2113655	-11308827	0	4	-73	-14	23	3194	0.35	0.00185	0	0.38	0.07
0	-8562	-165335	1561711	-11009711	0	-3	-67	9	31	3207	0.35	0.00185	0	0.38	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di R_d

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ik	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0	0	0	0.52	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0	0	0	0.52	0	0	0.16	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0	0	0	0.52	0	0	0.09	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Trave di fondazione a "Piano terra" (-612; 905)-(3873; 905)

Dati iniziali

Analisi di edificio esistente con fattore di struttura

Verifiche effettuate secondo D.M. 17-01-18

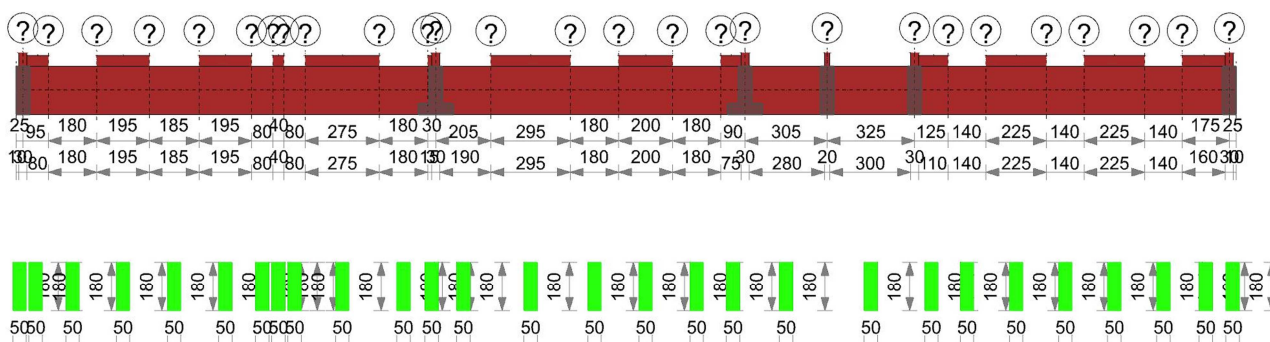
Fattore di struttura per meccanismi duttili $X = 3$

Fattore di struttura per meccanismi duttili $Y = 3$

Fattore di struttura per meccanismi duttili $Z = 1.5$

Fattore di struttura per meccanismi fragili = 1.5

Geometria



Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
4485	50	SLU 19	ST	LT	0	0	-258414	0	0	16	0	0	1.1	67363	0	9999	Si
4485	50	SLV FO 9	SIS	LT	3479	-16701	-192699	1	-5	16	0	0	1.1	50232	17059	2.94	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste	Si ze X	Si ze Y	Co mb	Ty pe	C n d	y R	Rd	Ed	Rd/Ed	Veri fication
25,26,27,28,29,30,31,32,33,34,35,36,37,38,39,40,41,42,43,44,45,46,47,48,49,50,51,52,53,54,55,56,57,58,59,60,61,62,63,64,65,66,67,68,69,70,71,72,73,74,75,76,77,78,79,80,81	4485	50	SLU36	ST	B T	2.913	323913	312959	1.04	Si
25,26,27,28,29,30,31,32,33,34,35,36,37,38,39,40,41,42,43,44,45,46,47,48,49,50,51,52,53,54,55,56,57,58,59,60,61,62,63,64,65,66,67,68,69,70,71,72,73,74,75,76,77,78,79,80,81	4485	50	SLVFO5	SI B S	B T	2.520	102943	192943	0.53	No
25,26,27,28,29,30,31,32,33,34,35,36,37,38,39,40,41,42,43,44,45,46,47,48,49,50,51,52,53,54,55,56,57,58,59,60,61,62,63,64,65,66,67,68,69,70,71,72,73,74,75,76,77,78,79,80,81	4485	50	SLD11	SI B S	B T	2.441	242941	191046	1.27	Si

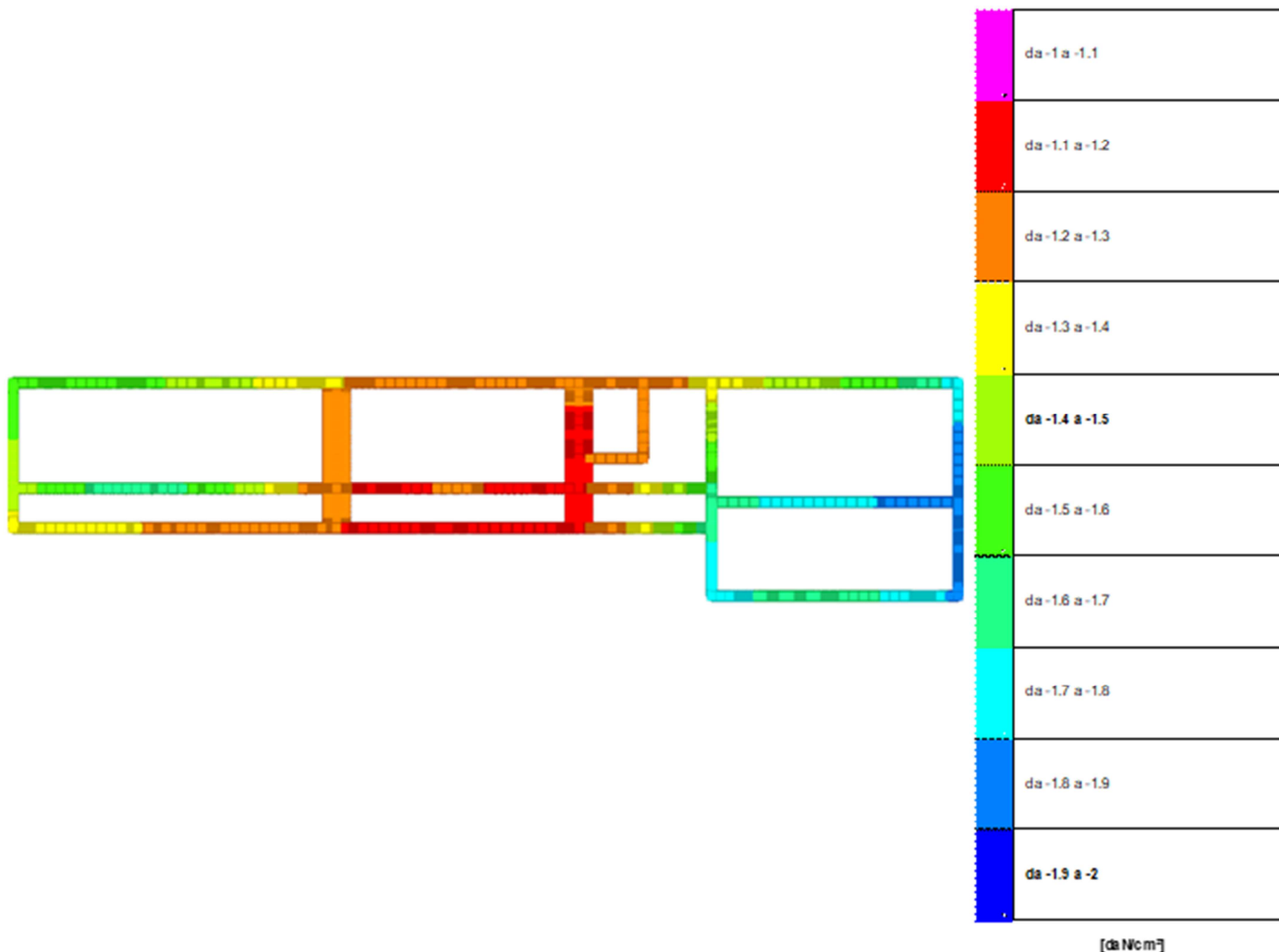
Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di R_d

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
0	0	-312959	1285	-483909	0	0	-2	0	50	4482	0.35	0.00185	0	0.38	
0	-16687	-192943	3071196	-2491361	0	-5	-13	16	18	4459	0.35	0.00185	0	0.38	0.07
0	12320	-242441	-2265139	3249380	0	3	13	-9	31	4458	0.35	0.00185	0	0.38	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ik	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0	0	0	0.52	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0	0	0	0.52	0	0	0.21	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0	0	0	0.52	0	0	0.09	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Pressioni terreno in SLU



Nodo: Nodo che interagisce col terreno.

Ind.: indice del nodo.

Pressione minima: situazione in cui si verifica la pressione minima nel nodo.

Cont.: nome breve della condizione o combinazione di carico a cui si riferisce la pressione minima.

uz: spostamento massimo verticale del nodo. [m]

Valore: pressione minima sul terreno del nodo. [daN/m²]

Pressione massima: situazione in cui si verifica la pressione massima nel nodo.

Cont.: nome breve della condizione o combinazione di carico a cui si riferisce la pressione massima.

uz: spostamento minimo verticale del nodo. [m]

Valore: pressione massima sul terreno del nodo. [daN/m²]

Compressione estrema massima -1.84987 al nodo di indice 84, di coordinate x = 3873, y = 295, z = 0, nel contesto SLU 36.

Spostamento estremo minimo -0.61662 al nodo di indice 84, di coordinate x = 3873, y = 295, z = 0, nel contesto SLU 36.

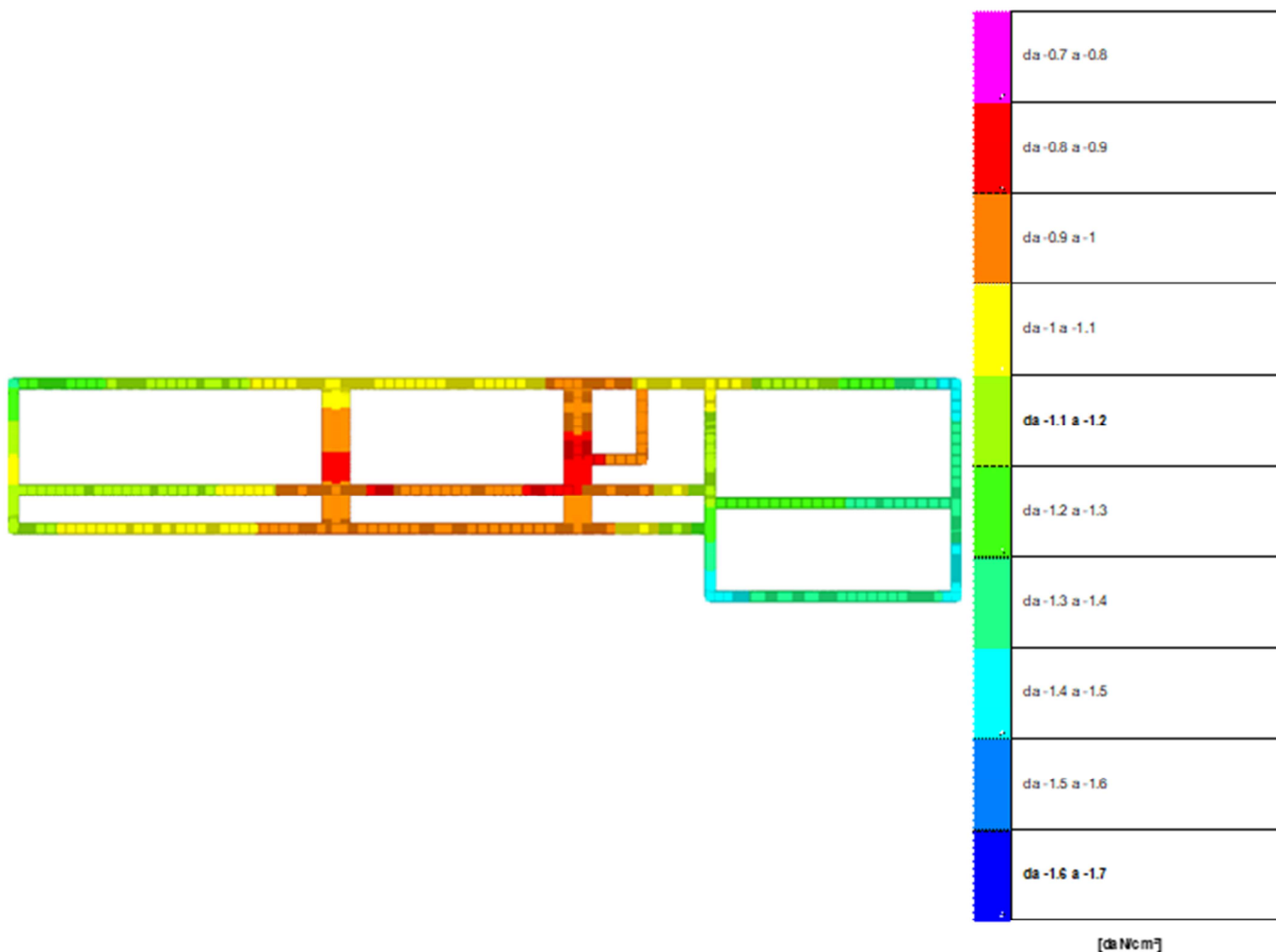
Spostamento estremo massimo -0.25696 al nodo di indice 70, di coordinate x = 1728, y = 215, z = 0, nel contesto SLU 1.

Nodo		Pressione minima		Pressione massima		
Ind.	Cont.	uz	Valore	Cont.	uz	Valore
3	SLU 36	-0.58948	-1.76845	SLU 1	-0.38775	-1.16326
4	SLU 36	-0.58426	-1.75277	SLU 1	-0.38541	-1.15624
5	SLU 36	-0.57914	-1.73741	SLU 1	-0.38312	-1.14937
6	SLU 36	-0.56528	-1.69585	SLU 1	-0.37703	-1.1311
7	SLU 34	-0.56342	-1.69025	SLU 1	-0.37609	-1.12827
8	SLU 34	-0.55765	-1.67294	SLU 1	-0.37323	-1.11969
9	SLU 34	-0.55646	-1.66939	SLU 1	-0.37267	-1.11802
10	SLU 34	-0.55446	-1.66339	SLU 1	-0.37189	-1.11566
11	SLU 34	-0.55444	-1.66331	SLU 1	-0.37195	-1.11584
12	SLU 34	-0.55716	-1.67149	SLU 1	-0.37378	-1.12135
13	SLU 34	-0.55926	-1.67777	SLU 1	-0.37502	-1.12506
14	SLU 34	-0.56181	-1.68542	SLU 1	-0.37647	-1.12941
15	SLU 34	-0.56475	-1.69425	SLU 1	-0.3781	-1.13429
16	SLU 34	-0.56806	-1.70418	SLU 1	-0.37987	-1.13962
17	SLU 34	-0.57173	-1.71518	SLU 1	-0.38179	-1.14538
18	SLU 34	-0.57576	-1.72729	SLU 1	-0.38387	-1.1516
19	SLU 36	-0.59525	-1.78574	SLU 1	-0.39251	-1.17752
20	SLU 36	-0.6009	-1.8027	SLU 1	-0.39491	-1.18474
21	SLU 36	-0.60664	-1.81991	SLU 1	-0.39735	-1.19204
22	SLU 36	-0.60815	-1.82445	SLU 1	-0.39728	-1.19185
23	SLU 36	-0.58597	-1.75791	SLU 1	-0.38469	-1.15407
24	SLU 36	-0.58234	-1.74702	SLU 1	-0.38157	-1.14472
25	SLU 36	-0.5785	-1.73551	SLU 1	-0.37836	-1.13507
26	SLU 36	-0.57439	-1.72317	SLU 1	-0.375	-1.125
27	SLU 36	-0.61365	-1.84095	SLU 1	-0.39722	-1.19167
28	SLU 36	-0.56997	-1.7099	SLU 1	-0.37149	-1.11447
29	SLU 36	-0.56523	-1.6957	SLU 1	-0.36782	-1.10347
32	SLU 36	-0.45755	-1.37266	SLU 1	-0.31449	-0.94347
33	SLU 36	-0.4517	-1.35511	SLU 1	-0.31053	-0.93158
34	SLU 36	-0.44967	-1.349	SLU 1	-0.30913	-0.92739
35	SLU 36	-0.4477	-1.34311	SLU 1	-0.30776	-0.92329
36	SLU 36	-0.44579	-1.33738	SLU 1	-0.30641	-0.91923
37	SLU 36	-0.44392	-1.33176	SLU 1	-0.30506	-0.91518
38	SLU 36	-0.44207	-1.32622	SLU 1	-0.3037	-0.9111
39	SLU 36	-0.44024	-1.32072	SLU 1	-0.30232	-0.90696
40	SLU 36	-0.43841	-1.31524	SLU 1	-0.30092	-0.90275
41	SLU 36	-0.4366	-1.30981	SLU 1	-0.2995	-0.89849
42	SLU 36	-0.43369	-1.30106	SLU 1	-0.29713	-0.89139
43	SLU 36	-0.43195	-1.29585	SLU 1	-0.29568	-0.88703
44	SLU 36	-0.42933	-1.28798	SLU 1	-0.2934	-0.88021
45	SLU 36	-0.42713	-1.28139	SLU 1	-0.29143	-0.87428
46	SLU 36	-0.42565	-1.27696	SLU 1	-0.29007	-0.8702
47	SLU 36	-0.42419	-1.27258	SLU 1	-0.2887	-0.86611
48	SLU 36	-0.42098	-1.26295	SLU 1	-0.28566	-0.85697
49	SLU 36	-0.41959	-1.25878	SLU 1	-0.28434	-0.85301
50	SLU 36	-0.41815	-1.25445	SLU 1	-0.28298	-0.84895
51	SLU 36	-0.41663	-1.24988	SLU 1	-0.28158	-0.84475
52	SLU 36	-0.41499	-1.24498	SLU 1	-0.28012	-0.84036
53	SLU 36	-0.41324	-1.23972	SLU 1	-0.27859	-0.83576
54	SLU 36	-0.41136	-1.23409	SLU 1	-0.27699	-0.83096
55	SLU 36	-0.40938	-1.22815	SLU 1	-0.27535	-0.82604
56	SLU 36	-0.40378	-1.21133	SLU 1	-0.27093	-0.81279
57	SLU 36	-0.4009	-1.20269	SLU 1	-0.26885	-0.80654
58	SLU 36	-0.39952	-1.19855	SLU 1	-0.26789	-0.80368
59	SLU 36	-0.39623	-1.18869	SLU 1	-0.2658	-0.79739
60	SLU 36	-0.39453	-1.1836	SLU 1	-0.2648	-0.79439
61	SLU 36	-0.39289	-1.17866	SLU 1	-0.26386	-0.79159
62	SLU 36	-0.39126	-1.17378	SLU 1	-0.26296	-0.78889
63	SLU 36	-0.38963	-1.1689	SLU 1	-0.26208	-0.78624
64	SLU 36	-0.38802	-1.16406	SLU 1	-0.26121	-0.78362
65	SLU 36	-0.38459	-1.15377	SLU 1	-0.25936	-0.77808
66	SLU 36	-0.38357	-1.1507	SLU 1	-0.25881	-0.77642
67	SLU 36	-0.38136	-1.14409	SLU 1	-0.25759	-0.77276
68	SLU 36	-0.38077	-1.14231	SLU 1	-0.25723	-0.77169
69	SLU 36	-0.38048	-1.14145	SLU 1	-0.25702	-0.77105
70	SLU 36	-0.38054	-1.14163	SLU 1	-0.25696	-0.77089
71	SLU 36	-0.38101	-1.14304	SLU 1	-0.25712	-0.77135
72	SLU 36	-0.382	-1.146	SLU 1	-0.25753	-0.7726
73	SLU 36	-0.38364	-1.15093	SLU 1	-0.25831	-0.77493
74	SLU 36	-0.38612	-1.15835	SLU 1	-0.25956	-0.77868
75	SLU 36	-0.39674	-1.19022	SLU 1	-0.26538	-0.79613
76	SLU 36	-0.41972	-1.25915	SLU 1	-0.27874	-0.83621
77	SLU 36	-0.45608	-1.36823	SLU 1	-0.30054	-0.90162
78	SLU 36	-0.50438	-1.51314	SLU 1	-0.32989	-0.98968
79	SLU 36	-0.56021	-1.68064	SLU 1	-0.36401	-1.09204
80	SLU 36	-0.461	-1.38301	SLU 1	-0.31621	-0.94864
81	SLU 36	-0.39686	-1.19057	SLU 1	-0.2651	-0.79531
82	SLU 36	-0.40219	-1.20656	SLU 1	-0.26851	-0.80554
83	SLU 36	-0.55335	-1.66004	SLU 1	-0.3589	-1.0767
84	SLU 36	-0.61662	-1.84987	SLU 1	-0.39694	-1.19082
85	SLU 36	-0.4035	-1.2105	SLU 1	-0.26822	-0.80466
86	SLU 36	-0.54586	-1.63759	SLU 1	-0.35345	-1.06034
87	SLU 36	-0.55104	-1.65312	SLU 1	-0.35797	-1.07391
88	SLU 36	-0.55609	-1.66828	SLU 1	-0.36237	-1.08711
89	SLU 36	-0.56095	-1.68284	SLU 1	-0.36656	-1.09969
90	SLU 36	-0.56556	-1.69667	SLU 1	-0.3705	-1.1115
91	SLU 36	-0.5699	-1.70969	SLU 1	-0.37415	-1.12244

Nodo Ind.	Pressione minima			Pressione massima		
	Cont.	uz	Valore	Cont.	uz	Valore
92	SLU 36	-0.57396	-1.72189	SLU 1	-0.37749	-1.13247
93	SLU 36	-0.57775	-1.73325	SLU 1	-0.38052	-1.14157
94	SLU 36	-0.58127	-1.7438	SLU 1	-0.38325	-1.14974
95	SLU 36	-0.58453	-1.75358	SLU 1	-0.38567	-1.157
96	SLU 36	-0.58755	-1.76264	SLU 1	-0.3878	-1.16339
97	SLU 36	-0.59034	-1.77103	SLU 1	-0.38964	-1.16892
98	SLU 36	-0.59295	-1.77884	SLU 1	-0.39122	-1.17365
99	SLU 36	-0.59538	-1.78615	SLU 1	-0.39254	-1.17762
100	SLU 36	-0.59769	-1.79307	SLU 1	-0.39363	-1.1809
101	SLU 36	-0.59991	-1.79973	SLU 1	-0.39452	-1.18357
102	SLU 36	-0.60333	-1.80998	SLU 1	-0.39558	-1.18675
103	SLU 36	-0.60563	-1.81688	SLU 1	-0.39611	-1.18833
104	SLU 36	-0.6079	-1.8237	SLU 1	-0.39648	-1.18943
105	SLU 36	-0.61013	-1.83039	SLU 1	-0.39669	-1.19007
106	SLU 36	-0.61232	-1.83695	SLU 1	-0.39676	-1.19027
107	SLU 36	-0.61446	-1.84339	SLU 1	-0.3967	-1.19011
108	SLU 36	-0.61659	-1.84976	SLU 1	-0.39658	-1.18973
109	SLU 36	-0.40483	-1.2145	SLU 1	-0.26798	-0.80395
110	SLU 36	-0.47819	-1.43457	SLU 1	-0.32479	-0.97436
111	SLU 36	-0.48673	-1.46018	SLU 1	-0.32819	-0.98458
112	SLU 36	-0.49511	-1.48532	SLU 1	-0.33152	-0.99457
113	SLU 36	-0.50318	-1.50953	SLU 1	-0.3347	-1.00411
114	SLU 36	-0.51081	-1.53244	SLU 1	-0.33768	-1.01303
115	SLU 36	-0.5179	-1.55371	SLU 1	-0.34038	-1.02115
116	SLU 36	-0.52435	-1.57306	SLU 1	-0.34278	-1.02834
117	SLU 36	-0.53008	-1.59024	SLU 1	-0.34483	-1.0345
118	SLU 36	-0.53913	-1.6174	SLU 1	-0.34779	-1.04338
119	SLU 36	-0.54235	-1.62705	SLU 1	-0.34865	-1.04594
120	SLU 36	-0.54463	-1.6339	SLU 1	-0.34905	-1.04715
121	SLU 36	-0.54595	-1.63784	SLU 1	-0.34899	-1.04696
122	SLU 36	-0.54628	-1.63883	SLU 1	-0.34845	-1.04534
123	SLU 36	-0.54561	-1.63684	SLU 1	-0.34743	-1.04228
124	SLU 36	-0.54202	-1.62606	SLU 1	-0.34445	-1.03336
125	SLU 36	-0.53838	-1.61514	SLU 1	-0.34195	-1.02584
126	SLU 36	-0.53367	-1.60102	SLU 1	-0.33892	-1.01677
127	SLU 36	-0.52794	-1.58382	SLU 1	-0.33541	-1.00622
128	SLU 36	-0.51639	-1.54918	SLU 1	-0.32859	-0.98578
129	SLU 36	-0.50859	-1.52577	SLU 1	-0.32411	-0.97232
130	SLU 36	-0.5001	-1.50031	SLU 1	-0.31929	-0.95788
131	SLU 36	-0.49103	-1.4731	SLU 1	-0.3142	-0.9426
132	SLU 36	-0.48151	-1.44453	SLU 1	-0.3089	-0.92669
133	SLU 36	-0.47167	-1.41501	SLU 1	-0.30346	-0.91037
134	SLU 36	-0.46169	-1.38508	SLU 1	-0.29797	-0.8939
135	SLU 36	-0.42919	-1.28757	SLU 1	-0.28028	-0.84083
136	SLU 36	-0.40615	-1.21844	SLU 1	-0.26781	-0.80342
137	SLU 36	-0.39666	-1.18999	SLU 1	-0.26239	-0.78716
138	SLU 36	-0.39757	-1.19272	SLU 1	-0.26263	-0.78788
139	SLU 36	-0.39854	-1.19563	SLU 1	-0.26311	-0.78933
140	SLU 36	-0.39949	-1.19848	SLU 1	-0.26359	-0.79078
141	SLU 36	-0.40028	-1.20085	SLU 1	-0.264	-0.79201
142	SLU 36	-0.40082	-1.20246	SLU 1	-0.26429	-0.79286
143	SLU 36	-0.40104	-1.20311	SLU 1	-0.26441	-0.79323
144	SLU 36	-0.40091	-1.20273	SLU 1	-0.26436	-0.79307
145	SLU 36	-0.39942	-1.19825	SLU 1	-0.26366	-0.79097
146	SLU 36	-0.39845	-1.19535	SLU 1	-0.2632	-0.78961
147	SLU 36	-0.39736	-1.19207	SLU 1	-0.26269	-0.78808
148	SLU 36	-0.39622	-1.18867	SLU 1	-0.26217	-0.78652
149	SLU 36	-0.39515	-1.18546	SLU 1	-0.2617	-0.78511
150	SLU 36	-0.3937	-1.18111	SLU 1	-0.26125	-0.78374
151	SLU 36	-0.39407	-1.1822	SLU 1	-0.2616	-0.7848
152	SLU 36	-0.39529	-1.18586	SLU 1	-0.26242	-0.78727
153	SLU 36	-0.39757	-1.19272	SLU 1	-0.26383	-0.7915
154	SLU 36	-0.41434	-1.24303	SLU 1	-0.27365	-0.82096
155	SLU 36	-0.44575	-1.33726	SLU 1	-0.29208	-0.87625
156	SLU 36	-0.48836	-1.46507	SLU 1	-0.31757	-0.95272
157	SLU 36	-0.53717	-1.6115	SLU 1	-0.34723	-1.04169
158	SLU 36	-0.61522	-1.84565	SLU 1	-0.39495	-1.18485
159	SLU 36	-0.39767	-1.19301	SLU 1	-0.26352	-0.79057
160	SLU 36	-0.48328	-1.44985	SLU 1	-0.32729	-0.98187
161	SLU 36	-0.40753	-1.2226	SLU 1	-0.26768	-0.80305
162	SLU 36	-0.39771	-1.19314	SLU 1	-0.26319	-0.78956
163	SLU 36	-0.61353	-1.84058	SLU 1	-0.39358	-1.18074
164	SLU 36	-0.48804	-1.46413	SLU 1	-0.32958	-0.98875
165	SLU 36	-0.40902	-1.22705	SLU 1	-0.26771	-0.80312
167	SLU 36	-0.52178	-1.56534	SLU 1	-0.33672	-1.01017
168	SLU 36	-0.39773	-1.19319	SLU 1	-0.26283	-0.7885
169	SLU 36	-0.61114	-1.83343	SLU 1	-0.39185	-1.17556
170	SLU 36	-0.39775	-1.19325	SLU 1	-0.26247	-0.78741
171	SLU 36	-0.40197	-1.2059	SLU 1	-0.26576	-0.79727
172	SLU 36	-0.40611	-1.21834	SLU 1	-0.269	-0.807
173	SLU 36	-0.41015	-1.23044	SLU 1	-0.27218	-0.81654
174	SLU 36	-0.41407	-1.24221	SLU 1	-0.27529	-0.82588
175	SLU 36	-0.4179	-1.25371	SLU 1	-0.27836	-0.83509
176	SLU 36	-0.42168	-1.26505	SLU 1	-0.28141	-0.84423
177	SLU 36	-0.51445	-1.54334	SLU 1	-0.33194	-0.99582
178	SLU 36	-0.49254	-1.47762	SLU 1	-0.3317	-0.99509
179	SLU 36	-0.41076	-1.23227	SLU 1	-0.26795	-0.80384
180	SLU 36	-0.3978	-1.19339	SLU 1	-0.26202	-0.78607
181	SLU 36	-0.6081	-1.82431	SLU 1	-0.38979	-1.16938
182	SLU 36	-0.42028	-1.26085	SLU 1	-0.27952	-0.83856
183	SLU 36	-0.50667	-1.52	SLU 1	-0.327	-0.98101
184	SLU 36	-0.49684	-1.49052	SLU 1	-0.33366	-1.00098

Nodo Ind.	Pressione minima			Pressione massima		
	Cont.	uz	Valore	Cont.	uz	Valore
185	SLU 36	-0.41287	-1.23861	SLU 1	-0.26846	-0.80537
186	SLU 36	-0.39795	-1.19384	SLU 1	-0.26161	-0.78483
187	SLU 36	-0.49844	-1.49531	SLU 1	-0.32191	-0.96574
188	SLU 36	-0.60447	-1.8134	SLU 1	-0.38744	-1.16232
189	SLU 36	-0.41893	-1.25678	SLU 1	-0.27764	-0.83293
190	SLU 36	-0.50101	-1.50302	SLU 1	-0.3355	-1.00651
191	SLU 36	-0.41544	-1.24633	SLU 1	-0.26927	-0.8078
192	SLU 36	-0.39825	-1.19476	SLU 1	-0.26126	-0.78379
193	SLU 36	-0.60031	-1.80092	SLU 1	-0.38484	-1.15453
194	SLU 36	-0.41764	-1.25293	SLU 1	-0.27579	-0.82736
195	SLU 36	-0.50509	-1.51527	SLU 1	-0.33726	-1.01177
196	SLU 36	-0.41851	-1.25553	SLU 1	-0.27039	-0.81117
197	SLU 36	-0.39875	-1.19626	SLU 1	-0.261	-0.78301
198	SLU 36	-0.59572	-1.78715	SLU 1	-0.38205	-1.14614
199	SLU 36	-0.41645	-1.24934	SLU 1	-0.27396	-0.82187
200	SLU 36	-0.50913	-1.52739	SLU 1	-0.33895	-1.01684
201	SLU 36	-0.42207	-1.26621	SLU 1	-0.27182	-0.81545
202	SLU 36	-0.39946	-1.19837	SLU 1	-0.26084	-0.78252
203	SLU 36	-0.46874	-1.40621	SLU 1	-0.30435	-0.91306
204	SLU 36	-0.59079	-1.77238	SLU 1	-0.37911	-1.13732
205	SLU 36	-0.41534	-1.24601	SLU 1	-0.27215	-0.81645
206	SLU 36	-0.51316	-1.53948	SLU 1	-0.3406	-1.02179
207	SLU 36	-0.42608	-1.27824	SLU 1	-0.27351	-0.82053
208	SLU 36	-0.40036	-1.20107	SLU 1	-0.26077	-0.78232
209	SLU 36	-0.45676	-1.37029	SLU 1	-0.2975	-0.8925
210	SLU 36	-0.58565	-1.75694	SLU 1	-0.37607	-1.12821
211	SLU 36	-0.4143	-1.24291	SLU 1	-0.27037	-0.8111
212	SLU 36	-0.5172	-1.55159	SLU 1	-0.34222	-1.02666
213	SLU 36	-0.43044	-1.29132	SLU 1	-0.27542	-0.82625
214	SLU 36	-0.40141	-1.20424	SLU 1	-0.26079	-0.78236
215	SLU 36	-0.52124	-1.56373	SLU 1	-0.34384	-1.03151
216	SLU 36	-0.52026	-1.56078	SLU 1	-0.34217	-1.02652
217	SLU 36	-0.51927	-1.55782	SLU 1	-0.34052	-1.02156
218	SLU 36	-0.51555	-1.54664	SLU 1	-0.33461	-1.00383
219	SLU 36	-0.51445	-1.54334	SLU 1	-0.33309	-0.99926
220	SLU 36	-0.51322	-1.53966	SLU 1	-0.33154	-0.99463
221	SLU 36	-0.51182	-1.53546	SLU 1	-0.32995	-0.98984
222	SLU 36	-0.51023	-1.53069	SLU 1	-0.32829	-0.98486
223	SLU 36	-0.50269	-1.50806	SLU 1	-0.32157	-0.9647
224	SLU 36	-0.50029	-1.50088	SLU 1	-0.31968	-0.95904
225	SLU 36	-0.49767	-1.49301	SLU 1	-0.3177	-0.95309
226	SLU 36	-0.49477	-1.48432	SLU 1	-0.31559	-0.94678
227	SLU 36	-0.49159	-1.47476	SLU 1	-0.31334	-0.94003
228	SLU 36	-0.48578	-1.45733	SLU 1	-0.30938	-0.92815
229	SLU 36	-0.48265	-1.44795	SLU 1	-0.3073	-0.9219
230	SLU 36	-0.47606	-1.42818	SLU 1	-0.303	-0.90899
231	SLU 36	-0.47133	-1.41398	SLU 1	-0.29996	-0.89987
232	SLU 36	-0.46645	-1.39934	SLU 1	-0.29686	-0.89057
233	SLU 36	-0.46141	-1.38424	SLU 1	-0.29369	-0.88107
234	SLU 36	-0.45626	-1.36878	SLU 1	-0.29047	-0.8714
235	SLU 36	-0.45107	-1.35322	SLU 1	-0.28725	-0.86175
236	SLU 36	-0.43663	-1.3099	SLU 1	-0.27842	-0.83525
237	SLU 36	-0.435	-1.305	SLU 1	-0.27744	-0.83231
239	SLU 36	-0.43004	-1.29012	SLU 1	-0.27457	-0.82372
240	SLU 36	-0.42994	-1.28981	SLU 1	-0.27457	-0.82372
241	SLU 36	-0.42991	-1.28974	SLU 1	-0.27463	-0.82388
242	SLU 36	-0.42983	-1.28948	SLU 1	-0.27465	-0.82395
243	SLU 36	-0.42956	-1.28869	SLU 1	-0.27457	-0.8237
244	SLU 36	-0.42904	-1.28711	SLU 1	-0.27434	-0.82301
245	SLU 36	-0.4282	-1.28461	SLU 1	-0.27393	-0.8218
246	SLU 36	-0.42279	-1.26836	SLU 1	-0.27117	-0.8135
247	SLU 36	-0.42072	-1.26216	SLU 1	-0.27009	-0.81028
248	SLU 36	-0.41842	-1.25527	SLU 1	-0.26889	-0.80666
249	SLU 36	-0.41592	-1.24776	SLU 1	-0.26756	-0.80269
250	SLU 36	-0.41327	-1.2398	SLU 1	-0.26616	-0.79847
251	SLU 36	-0.40466	-1.21399	SLU 1	-0.26174	-0.78521
252	SLU 36	-0.40333	-1.21	SLU 1	-0.26113	-0.78339
253	SLU 36	-0.40256	-1.20769	SLU 1	-0.26085	-0.78254
254	SLU 36	-0.40432	-1.21297	SLU 1	-0.26248	-0.78744
255	SLU 36	-0.41331	-1.23994	SLU 1	-0.2686	-0.80579
256	SLU 36	-0.42807	-1.28421	SLU 1	-0.27864	-0.83591
257	SLU 36	-0.44455	-1.33366	SLU 1	-0.29056	-0.87168
258	SLU 36	-0.45044	-1.35131	SLU 1	-0.29509	-0.88527
259	SLU 36	-0.45592	-1.36776	SLU 1	-0.29945	-0.89834
260	SLU 36	-0.46755	-1.40264	SLU 1	-0.30874	-0.92621
261	SLU 36	-0.47218	-1.41654	SLU 1	-0.31231	-0.93693
262	SLU 36	-0.47686	-1.43058	SLU 1	-0.31579	-0.94737
263	SLU 36	-0.48166	-1.44499	SLU 1	-0.31922	-0.95765
264	SLU 36	-0.48669	-1.46008	SLU 1	-0.32264	-0.96791
265	SLU 36	-0.50079	-1.50238	SLU 1	-0.33147	-0.99441
266	SLU 36	-0.50718	-1.52154	SLU 1	-0.33519	-1.00556
267	SLU 36	-0.51398	-1.54193	SLU 1	-0.33899	-1.01698
268	SLU 36	-0.52122	-1.56365	SLU 1	-0.34292	-1.02876
269	SLU 36	-0.52897	-1.5869	SLU 1	-0.347	-1.04101
270	SLU 36	-0.55053	-1.65158	SLU 1	-0.35803	-1.0741
271	SLU 36	-0.56027	-1.68081	SLU 1	-0.36293	-1.0888
272	SLU 36	-0.57026	-1.71078	SLU 1	-0.36794	-1.10381
273	SLU 36	-0.58039	-1.74116	SLU 1	-0.37299	-1.11897

Pressioni terreno in SLV/SLVf/SLUEcc



Rappresentazione in pianta delle massime compressioni sul terreno in famiglie SLV/SLVf/SLUEcc.

Nodo: Nodo che interagisce col terreno.

Ind.: indice del nodo.

Pressione minima: situazione in cui si verifica la pressione minima nel nodo.

Cont.: nome breve della condizione o combinazione di carico a cui si riferisce la pressione minima.

uz: spostamento massimo verticale del nodo. [m]

Valore: pressione minima sul terreno del nodo. [daN/m²]

Pressione massima: situazione in cui si verifica la pressione massima nel nodo.

Cont.: nome breve della condizione o combinazione di carico a cui si riferisce la pressione massima.

uz: spostamento minimo verticale del nodo. [m]

Valore: pressione massima sul terreno del nodo. [daN/m²]

Compressione estrema massima -1.4885 al nodo di indice 3, di coordinate x = 2703, y = -110, z = 0, nel contesto SLV fondazioni 5.

Spostamento estremo minimo -0.49617 al nodo di indice 3, di coordinate x = 2703, y = -110, z = 0, nel contesto SLV fondazioni 5.

Spostamento estremo massimo -0.23966 al nodo di indice 69, di coordinate x = 1675, y = 215, z = 0, nel contesto SLV fondazioni 7.

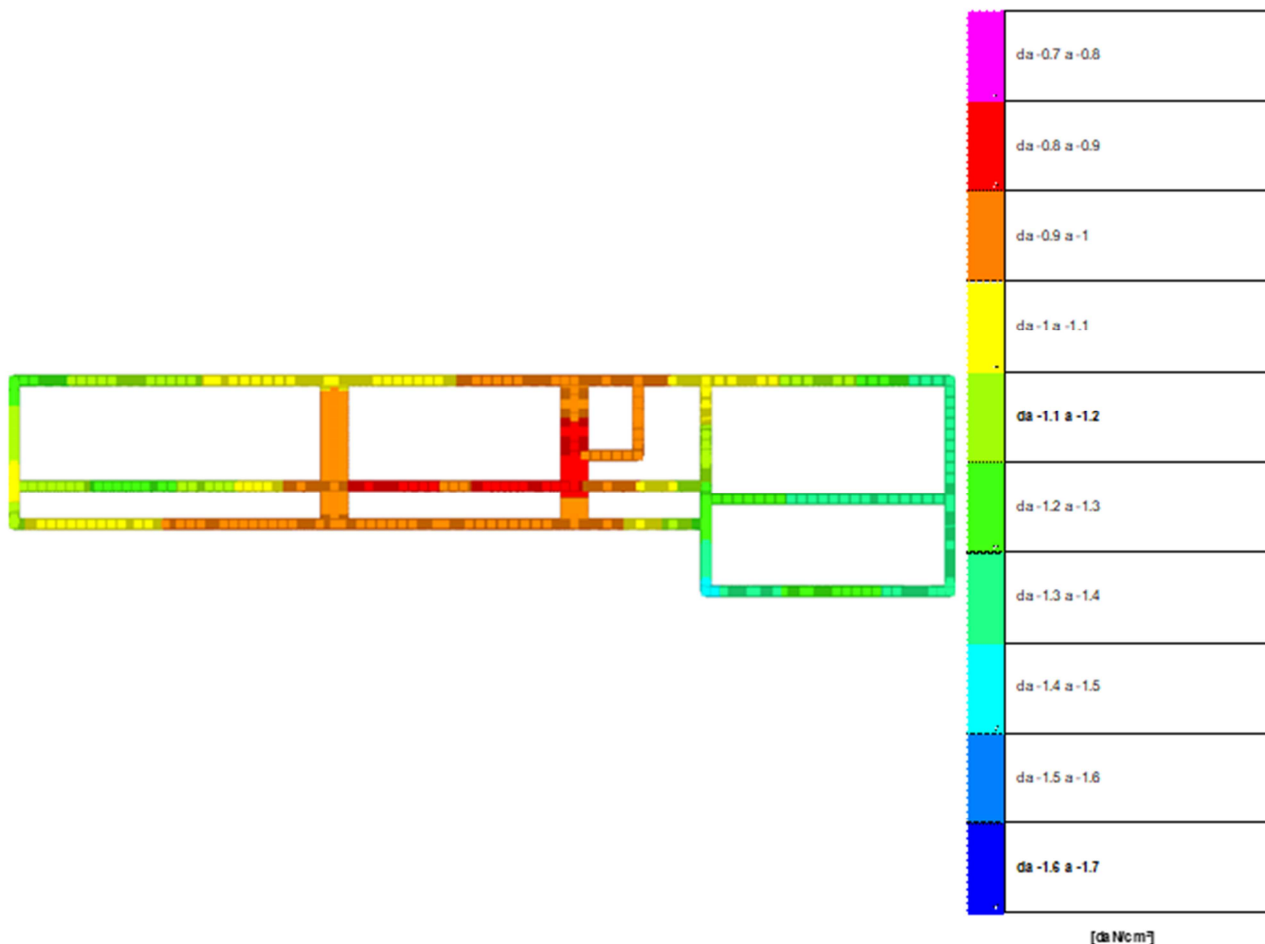
Nodo Ind.	Pressione minima			Pressione massima		
	Cont.	uz	Valore	Cont.	uz	Valore
3	SLV FO 5	-0.49617	-1.4885	SLV FO 11	-0.34281	-1.02842
4	SLV FO 5	-0.48909	-1.46728	SLV FO 11	-0.3434	-1.03021
5	SLV FO 5	-0.48212	-1.44637	SLV FO 11	-0.34403	-1.0321
6	SLV FO 5	-0.46255	-1.38766	SLV FO 11	-0.34653	-1.03959
7	SLV FO 5	-0.45923	-1.37769	SLV FO 11	-0.34715	-1.04144
8	SLV FO 5	-0.44776	-1.34329	SLV FO 11	-0.35015	-1.05045
9	SLV FO 5	-0.44494	-1.33483	SLV FO 11	-0.35122	-1.05366
10	SLV FO 5	-0.43775	-1.31324	SLV FO 11	-0.35536	-1.06609
11	SLV FO 5	-0.43649	-1.30947	SLV FO 11	-0.35653	-1.0696
12	SLV FO 5	-0.43337	-1.3001	SLV FO 11	-0.36335	-1.09006
13	SLV FO 9	-0.43434	-1.30303	SLV FO 7	-0.36532	-1.09595
14	SLV FO 9	-0.43609	-1.30827	SLV FO 7	-0.36718	-1.10154
15	SLV FO 9	-0.43844	-1.31532	SLV FO 7	-0.36902	-1.10705
16	SLV FO 9	-0.44134	-1.32403	SLV FO 7	-0.37083	-1.1125
17	SLV FO 9	-0.44477	-1.3343	SLV FO 7	-0.37265	-1.11796
18	SLV FO 9	-0.44869	-1.34607	SLV FO 7	-0.37451	-1.12352
19	SLV FO 9	-0.46599	-1.39796	SLV FO 7	-0.38171	-1.14514
20	SLV FO 9	-0.4709	-1.4127	SLV FO 7	-0.38367	-1.151
21	SLV FO 9	-0.47589	-1.42767	SLV FO 7	-0.38564	-1.15691
22	SLV FO 9	-0.4745	-1.4235	SLV FO 7	-0.38832	-1.16497
23	SLV FO 5	-0.48569	-1.45706	SLV FO 11	-0.34765	-1.04295
24	SLV FO 5	-0.47514	-1.42542	SLV FO 11	-0.35241	-1.05723
25	SLV FO 5	-0.4645	-1.3935	SLV FO 11	-0.357	-1.071
26	SLV FO 5	-0.45377	-1.36132	SLV FO 11	-0.36133	-1.08398
27	SLV FO 9	-0.46817	-1.40452	SLV FO 7	-0.39954	-1.19862
28	SLV FO 5	-0.443	-1.329	SLV FO 11	-0.36531	-1.09592
29	SLV FO 5	-0.43224	-1.29673	SLV FO 11	-0.36886	-1.10659
32	SLV FO 5	-0.38276	-1.14827	SLV FO 11	-0.28307	-0.84922
33	SLV FO 5	-0.37272	-1.11817	SLV FO 11	-0.28467	-0.85401
34	SLV FO 5	-0.36922	-1.10766	SLV FO 11	-0.28522	-0.85565
35	SLV FO 5	-0.36586	-1.09759	SLV FO 11	-0.2857	-0.85711
36	SLV FO 5	-0.36265	-1.08796	SLV FO 11	-0.2861	-0.8583
37	SLV FO 5	-0.35959	-1.07876	SLV FO 11	-0.28638	-0.85915
38	SLV FO 5	-0.35667	-1.07001	SLV FO 11	-0.28653	-0.85958
39	SLV FO 5	-0.3539	-1.06169	SLV FO 11	-0.28651	-0.85954
40	SLV FO 5	-0.35128	-1.05384	SLV FO 11	-0.28633	-0.85899
41	SLV FO 5	-0.34883	-1.04649	SLV FO 11	-0.28597	-0.85791
42	SLV FO 5	-0.34518	-1.03554	SLV FO 11	-0.28502	-0.85505
43	SLV FO 5	-0.34319	-1.02957	SLV FO 11	-0.28422	-0.85266
44	SLV FO 5	-0.34047	-1.02142	SLV FO 11	-0.28265	-0.84794
45	SLV FO 5	-0.3385	-1.01551	SLV FO 11	-0.28095	-0.84285
46	SLV FO 5	-0.33735	-1.01206	SLV FO 11	-0.2796	-0.83881
47	SLV FO 5	-0.33636	-1.00908	SLV FO 11	-0.27811	-0.83432
48	SLV FO 5	-0.33463	-1.0039	SLV FO 11	-0.27431	-0.82292
49	SLV FO 9	-0.33408	-1.00224	SLV FO 7	-0.27246	-0.81739
50	SLV FO 9	-0.33372	-1.00116	SLV FO 7	-0.27036	-0.81107
51	SLV FO 9	-0.33337	-1.00012	SLV FO 7	-0.26812	-0.80437
52	SLV FO 9	-0.33299	-0.99898	SLV FO 7	-0.26577	-0.79732
53	SLV FO 9	-0.33255	-0.99765	SLV FO 7	-0.26333	-0.78998
54	SLV FO 9	-0.33202	-0.99606	SLV FO 7	-0.26081	-0.78242
55	SLV FO 9	-0.33138	-0.99415	SLV FO 7	-0.25827	-0.7748
56	SLV FO 9	-0.32912	-0.98737	SLV FO 7	-0.25176	-0.75529
57	SLV FO 9	-0.32759	-0.98276	SLV FO 7	-0.24899	-0.74696
58	SLV FO 9	-0.32675	-0.98025	SLV FO 7	-0.2478	-0.7434
59	SLV FO 9	-0.32439	-0.97318	SLV FO 7	-0.24551	-0.73653
60	SLV FO 9	-0.323	-0.96901	SLV FO 7	-0.24459	-0.73377
61	SLV FO 9	-0.32156	-0.96469	SLV FO 7	-0.24383	-0.73148
62	SLV FO 9	-0.32007	-0.96022	SLV FO 7	-0.24316	-0.72948
63	SLV FO 9	-0.31854	-0.95562	SLV FO 7	-0.24255	-0.72766
64	SLV FO 9	-0.31699	-0.95096	SLV FO 7	-0.24199	-0.72598
65	SLV FO 9	-0.31361	-0.94082	SLV FO 7	-0.24089	-0.72266
66	SLV FO 9	-0.31259	-0.93776	SLV FO 7	-0.24057	-0.72172
67	SLV FO 9	-0.31034	-0.93103	SLV FO 7	-0.2399	-0.71971
68	SLV FO 9	-0.30971	-0.92913	SLV FO 7	-0.23973	-0.71919
69	SLV FO 9	-0.30935	-0.92804	SLV FO 7	-0.23966	-0.71898
70	SLV FO 9	-0.30925	-0.92776	SLV FO 7	-0.23975	-0.71926
71	SLV FO 9	-0.30944	-0.92832	SLV FO 7	-0.24008	-0.72024
72	SLV FO 9	-0.30994	-0.92981	SLV FO 7	-0.24076	-0.72229
73	SLV FO 9	-0.3108	-0.9324	SLV FO 7	-0.24194	-0.72582
74	SLV FO 9	-0.31211	-0.93632	SLV FO 7	-0.24378	-0.73135
75	SLV FO 9	-0.31775	-0.95326	SLV FO 7	-0.2521	-0.75629
76	SLV FO 5	-0.33089	-0.99267	SLV FO 11	-0.26993	-0.80978
77	SLV FO 5	-0.35369	-1.06108	SLV FO 11	-0.29676	-0.89027
78	SLV FO 5	-0.38492	-1.15475	SLV FO 11	-0.33183	-0.99548
79	SLV FO 5	-0.4216	-1.26481	SLV FO 11	-0.37194	-1.11583
80	SLV FO 5	-0.38063	-1.14189	SLV FO 11	-0.28958	-0.86875
81	SLV FO 9	-0.31486	-0.94458	SLV FO 7	-0.25482	-0.76446
82	SLV FO 9	-0.32193	-0.96579	SLV FO 7	-0.25532	-0.76595
83	SLV FO 5	-0.40816	-1.22449	SLV FO 11	-0.37512	-1.12535
84	SLV FO 13	-0.45999	-1.37998	SLV FO 3	-0.4103	-1.23091
85	SLV FO 9	-0.3163	-0.94889	SLV FO 7	-0.26168	-0.78504

Nodo Ind.	Pressione minima			Pressione massima		
	Cont.	uz	Valore	Cont.	uz	Valore
86	SLV FO 1	-0.39969	-1.19907	SLV FO 15	-0.37252	-1.11755
87	SLV FO 1	-0.40234	-1.20702	SLV FO 15	-0.37823	-1.13468
88	SLV FO 1	-0.40488	-1.21464	SLV FO 15	-0.38383	-1.15149
89	SLV FO 1	-0.40725	-1.22175	SLV FO 15	-0.38925	-1.16776
90	SLV FO 1	-0.40941	-1.22824	SLV FO 15	-0.39445	-1.18336
91	SLV FO 5	-0.41138	-1.23415	SLV FO 11	-0.39936	-1.19809
92	SLV FO 5	-0.41425	-1.24275	SLV FO 11	-0.40288	-1.20864
93	SLV FO 5	-0.41694	-1.25083	SLV FO 11	-0.40606	-1.21818
94	SLV FO 9	-0.41947	-1.25842	SLV FO 7	-0.40891	-1.22672
95	SLV FO 9	-0.42273	-1.26819	SLV FO 7	-0.41054	-1.23162
96	SLV FO 9	-0.42581	-1.27742	SLV FO 7	-0.41119	-1.23569
97	SLV FO 9	-0.4287	-1.28611	SLV FO 7	-0.413	-1.23899
98	SLV FO 9	-0.43143	-1.29429	SLV FO 7	-0.41387	-1.2416
99	SLV FO 9	-0.434	-1.30199	SLV FO 7	-0.41453	-1.2436
100	SLV FO 13	-0.43677	-1.31031	SLV FO 3	-0.41468	-1.24404
101	SLV FO 13	-0.43954	-1.31863	SLV FO 3	-0.41458	-1.24373
102	SLV FO 13	-0.44367	-1.331	SLV FO 3	-0.41429	-1.24287
103	SLV FO 13	-0.44637	-1.33912	SLV FO 3	-0.41399	-1.24197
104	SLV FO 13	-0.44903	-1.34708	SLV FO 3	-0.41358	-1.24075
105	SLV FO 13	-0.45162	-1.35486	SLV FO 3	-0.41306	-1.23918
106	SLV FO 13	-0.45414	-1.36242	SLV FO 3	-0.41244	-1.23733
107	SLV FO 13	-0.45658	-1.36975	SLV FO 3	-0.41176	-1.23527
108	SLV FO 13	-0.45898	-1.37695	SLV FO 3	-0.41103	-1.2331
109	SLV FO 9	-0.3107	-0.93211	SLV FO 7	-0.26808	-0.80423
110	SLV FO 5	-0.3689	-1.1067	SLV FO 11	-0.32313	-0.9694
111	SLV FO 5	-0.37252	-1.11756	SLV FO 11	-0.3294	-0.98821
112	SLV FO 5	-0.37606	-1.12818	SLV FO 11	-0.33556	-1.00668
113	SLV FO 5	-0.37944	-1.13833	SLV FO 11	-0.34149	-1.02448
114	SLV FO 5	-0.38259	-1.14778	SLV FO 11	-0.34711	-1.04133
115	SLV FO 5	-0.38546	-1.15638	SLV FO 11	-0.35233	-1.057
116	SLV FO 5	-0.38799	-1.16398	SLV FO 11	-0.35709	-1.07128
117	SLV FO 5	-0.39015	-1.17045	SLV FO 11	-0.36134	-1.08401
118	SLV FO 5	-0.39322	-1.17965	SLV FO 11	-0.3681	-1.10429
119	SLV FO 5	-0.39407	-1.1822	SLV FO 11	-0.37053	-1.1116
120	SLV FO 5	-0.39443	-1.18328	SLV FO 11	-0.3723	-1.1169
121	SLV FO 5	-0.39428	-1.18283	SLV FO 11	-0.37337	-1.12011
122	SLV FO 5	-0.39361	-1.18083	SLV FO 11	-0.37373	-1.1212
123	SLV FO 5	-0.39242	-1.17725	SLV FO 11	-0.37339	-1.12016
124	SLV FO 5	-0.38903	-1.16709	SLV FO 11	-0.37103	-1.1131
125	SLV FO 5	-0.38621	-1.15863	SLV FO 11	-0.36856	-1.10567
126	SLV FO 5	-0.38283	-1.14848	SLV FO 11	-0.36531	-1.09594
127	SLV FO 5	-0.37891	-1.13672	SLV FO 11	-0.36134	-1.08401
128	SLV FO 5	-0.37134	-1.11401	SLV FO 11	-0.35327	-1.05982
129	SLV FO 5	-0.36636	-1.09909	SLV FO 11	-0.3478	-1.0434
130	SLV FO 5	-0.36103	-1.0831	SLV FO 11	-0.34183	-1.0255
131	SLV FO 5	-0.35541	-1.06622	SLV FO 11	-0.33544	-1.00633
132	SLV FO 9	-0.34958	-1.04874	SLV FO 7	-0.3287	-0.98609
133	SLV FO 9	-0.34366	-1.03098	SLV FO 7	-0.32166	-0.96499
134	SLV FO 9	-0.33769	-1.01308	SLV FO 7	-0.31453	-0.94358
135	SLV FO 9	-0.33189	-0.99546	SLV FO 7	-0.29122	-0.87367
136	SLV FO 9	-0.30514	-0.91543	SLV FO 7	-0.27448	-0.82345
137	SLV FO 9	-0.29979	-0.89938	SLV FO 7	-0.26715	-0.80144
138	SLV FO 9	-0.30072	-0.90215	SLV FO 7	-0.26711	-0.80133
139	SLV FO 9	-0.30143	-0.90428	SLV FO 7	-0.26761	-0.80283
140	SLV FO 9	-0.30212	-0.90636	SLV FO 7	-0.26811	-0.80433
141	SLV FO 9	-0.30271	-0.90814	SLV FO 7	-0.26851	-0.80554
142	SLV FO 9	-0.30315	-0.90944	SLV FO 7	-0.26876	-0.80627
143	SLV FO 9	-0.30337	-0.91012	SLV FO 7	-0.2688	-0.80641
144	SLV FO 9	-0.30337	-0.91012	SLV FO 7	-0.26864	-0.80592
145	SLV FO 9	-0.30259	-0.90776	SLV FO 7	-0.26757	-0.80271
146	SLV FO 9	-0.30201	-0.90602	SLV FO 7	-0.26695	-0.80085
147	SLV FO 9	-0.30132	-0.90396	SLV FO 7	-0.26629	-0.79887
148	SLV FO 9	-0.30057	-0.90172	SLV FO 7	-0.26565	-0.79696
149	SLV FO 9	-0.29982	-0.89947	SLV FO 7	-0.26512	-0.79537
150	SLV FO 9	-0.29846	-0.89537	SLV FO 7	-0.26496	-0.79488
151	SLV FO 9	-0.29836	-0.89508	SLV FO 7	-0.26571	-0.79712
152	SLV FO 9	-0.2987	-0.8961	SLV FO 7	-0.26715	-0.80144
153	SLV FO 9	-0.2996	-0.89879	SLV FO 7	-0.26944	-0.80831
154	SLV FO 5	-0.30848	-0.92545	SLV FO 11	-0.28331	-0.84993
155	SLV FO 5	-0.3265	-0.97951	SLV FO 11	-0.30784	-0.92352
156	SLV FO 1	-0.35492	-1.06475	SLV FO 15	-0.33754	-1.01263
157	SLV FO 3	-0.39164	-1.17492	SLV FO 13	-0.3678	-1.10341
158	SLV FO 13	-0.45516	-1.36548	SLV FO 3	-0.41244	-1.23733
159	SLV FO 9	-0.29579	-0.88737	SLV FO 7	-0.27302	-0.81907
160	SLV FO 5	-0.36449	-1.09347	SLV FO 11	-0.33397	-1.00192
161	SLV FO 9	-0.29913	-0.89738	SLV FO 7	-0.28145	-0.84436
162	SLV FO 9	-0.29182	-0.87545	SLV FO 7	-0.27671	-0.83014
163	SLV FO 15	-0.45349	-1.36048	SLV FO 1	-0.41157	-1.2347
164	SLV FO 1	-0.36399	-1.09197	SLV FO 15	-0.34044	-1.02132
165	SLV FO 9	-0.29327	-0.87981	SLV FO 7	-0.28849	-0.86547
167	SLV FO 7	-0.38352	-1.15055	SLV FO 9	-0.35377	-1.06131
168	SLV FO 9	-0.28768	-0.86305	SLV FO 7	-0.28053	-0.84158
169	SLV FO 15	-0.45385	-1.36154	SLV FO 1	-0.40777	-1.2233
170	SLV FO 7	-0.28447	-0.85342	SLV FO 9	-0.28341	-0.85022
171	SLV FO 13	-0.28998	-0.86993	SLV FO 3	-0.28445	-0.85334
172	SLV FO 13	-0.29621	-0.88862	SLV FO 3	-0.28466	-0.85399
173	SLV FO 13	-0.30236	-0.90709	SLV FO 3	-0.2848	-0.85441
174	SLV FO 13	-0.30844	-0.92533	SLV FO 3	-0.28487	-0.85461
175	SLV FO 13	-0.31446	-0.94339	SLV FO 3	-0.28488	-0.85463
176	SLV FO 13	-0.32045	-0.96136	SLV FO 3	-0.28485	-0.85456
177	SLV FO 7	-0.3819	-1.14569	SLV FO 9	-0.34502	-1.03507
178	SLV FO 3	-0.36633	-1.09899	SLV FO 13	-0.34368	-1.03105

Nodo Ind.	Pressione minima			Pressione massima		
	Cont.	uz	Valore	Cont.	uz	Valore
179	SLV FO 11	-0.29601	-0.88802	SLV FO 5	-0.28734	-0.86203
180	SLV FO 7	-0.28951	-0.86852	SLV FO 9	-0.27799	-0.83397
181	SLV FO 15	-0.45396	-1.36187	SLV FO 1	-0.40336	-1.21009
182	SLV FO 15	-0.31512	-0.94537	SLV FO 1	-0.28724	-0.86171
183	SLV FO 7	-0.37972	-1.13915	SLV FO 9	-0.33633	-1.00899
184	SLV FO 7	-0.37243	-1.11728	SLV FO 9	-0.34287	-1.02862
185	SLV FO 11	-0.30332	-0.90995	SLV FO 5	-0.28218	-0.84655
186	SLV FO 7	-0.29477	-0.8843	SLV FO 9	-0.27246	-0.81738
187	SLV FO 7	-0.37702	-1.13105	SLV FO 9	-0.32764	-0.98292
188	SLV FO 11	-0.45615	-1.36845	SLV FO 5	-0.39611	-1.18833
189	SLV FO 15	-0.31285	-0.93855	SLV FO 1	-0.28661	-0.85984
190	SLV FO 7	-0.38316	-1.14948	SLV FO 9	-0.3372	-1.01159
191	SLV FO 11	-0.31088	-0.93265	SLV FO 5	-0.27742	-0.83225
192	SLV FO 7	-0.30025	-0.90075	SLV FO 9	-0.26689	-0.80068
193	SLV FO 11	-0.46153	-1.38459	SLV FO 5	-0.38501	-1.15503
194	SLV FO 11	-0.31538	-0.94614	SLV FO 5	-0.28126	-0.84377
195	SLV FO 7	-0.39393	-1.18178	SLV FO 9	-0.33134	-0.99401
196	SLV FO 11	-0.31872	-0.95615	SLV FO 5	-0.27308	-0.81923
197	SLV FO 7	-0.30595	-0.91784	SLV FO 9	-0.26135	-0.78405
198	SLV FO 11	-0.46696	-1.40089	SLV FO 5	-0.37332	-1.11997
199	SLV FO 11	-0.31978	-0.95933	SLV FO 5	-0.27413	-0.82238
200	SLV FO 7	-0.40471	-1.21414	SLV FO 9	-0.32536	-0.97607
201	SLV FO 7	-0.32688	-0.98063	SLV FO 9	-0.26909	-0.80728
202	SLV FO 7	-0.31182	-0.93547	SLV FO 9	-0.25588	-0.76765
203	SLV FO 7	-0.36532	-1.09595	SLV FO 9	-0.29896	-0.89689
204	SLV FO 11	-0.47242	-1.41725	SLV FO 5	-0.3612	-1.08361
205	SLV FO 11	-0.32424	-0.97271	SLV FO 5	-0.26703	-0.80108
206	SLV FO 7	-0.4155	-1.24651	SLV FO 9	-0.31932	-0.95797
207	SLV FO 7	-0.33528	-1.00585	SLV FO 9	-0.26548	-0.79643
208	SLV FO 7	-0.31785	-0.95354	SLV FO 9	-0.25052	-0.75155
209	SLV FO 7	-0.36015	-1.08044	SLV FO 9	-0.28806	-0.86417
210	SLV FO 11	-0.47787	-1.43361	SLV FO 5	-0.34881	-1.04644
211	SLV FO 7	-0.32902	-0.98706	SLV FO 9	-0.25968	-0.77905
212	SLV FO 7	-0.42629	-1.27887	SLV FO 9	-0.31327	-0.93982
213	SLV FO 7	-0.34385	-1.03155	SLV FO 9	-0.26218	-0.78654
214	SLV FO 7	-0.32397	-0.97191	SLV FO 9	-0.24525	-0.73575
215	SLV FO 7	-0.43707	-1.31121	SLV FO 9	-0.30723	-0.9217
216	SLV FO 7	-0.43235	-1.29704	SLV FO 9	-0.30951	-0.92852
217	SLV FO 7	-0.42768	-1.28304	SLV FO 9	-0.31174	-0.93522
218	SLV FO 7	-0.41141	-1.23422	SLV FO 9	-0.31914	-0.95743
219	SLV FO 7	-0.40751	-1.22252	SLV FO 9	-0.32065	-0.96196
220	SLV FO 7	-0.40381	-1.21142	SLV FO 9	-0.32184	-0.96553
221	SLV FO 7	-0.40029	-1.20086	SLV FO 9	-0.32268	-0.96803
222	SLV FO 7	-0.39694	-1.19082	SLV FO 9	-0.32313	-0.96939
223	SLV FO 7	-0.38602	-1.15806	SLV FO 9	-0.3215	-0.96451
224	SLV FO 7	-0.3836	-1.1508	SLV FO 9	-0.32019	-0.96058
225	SLV FO 7	-0.38131	-1.14394	SLV FO 9	-0.31848	-0.95544
226	SLV FO 7	-0.37912	-1.13737	SLV FO 9	-0.31634	-0.94902
227	SLV FO 7	-0.377	-1.13101	SLV FO 9	-0.31377	-0.94131
228	SLV FO 7	-0.37368	-1.12103	SLV FO 9	-0.30869	-0.92606
229	SLV FO 7	-0.37208	-1.11624	SLV FO 9	-0.30581	-0.91742
230	SLV FO 7	-0.36901	-1.10703	SLV FO 9	-0.29953	-0.89858
231	SLV FO 7	-0.36697	-1.10091	SLV FO 9	-0.29491	-0.88473
232	SLV FO 7	-0.36495	-1.09484	SLV FO 9	-0.2901	-0.8703
233	SLV FO 7	-0.36291	-1.08874	SLV FO 9	-0.28511	-0.85534
234	SLV FO 7	-0.36087	-1.0826	SLV FO 9	-0.28	-0.83999
235	SLV FO 7	-0.35883	-1.0765	SLV FO 9	-0.27484	-0.82453
236	SLV FO 7	-0.35319	-1.05957	SLV FO 9	-0.26061	-0.78183
237	SLV FO 7	-0.3525	-1.0575	SLV FO 9	-0.25907	-0.7772
239	SLV FO 7	-0.34959	-1.04878	SLV FO 9	-0.25532	-0.76597
240	SLV FO 7	-0.34917	-1.04751	SLV FO 9	-0.25567	-0.767
241	SLV FO 11	-0.34887	-1.04661	SLV FO 5	-0.256	-0.76801
242	SLV FO 11	-0.34854	-1.04562	SLV FO 5	-0.25629	-0.76887
243	SLV FO 11	-0.34809	-1.04428	SLV FO 5	-0.25645	-0.76936
244	SLV FO 11	-0.34749	-1.04246	SLV FO 5	-0.25643	-0.76928
245	SLV FO 11	-0.3467	-1.0401	SLV FO 5	-0.25617	-0.7685
246	SLV FO 11	-0.34273	-1.02818	SLV FO 5	-0.25323	-0.75969
247	SLV FO 11	-0.34142	-1.02425	SLV FO 5	-0.25189	-0.75566
248	SLV FO 11	-0.34001	-1.02004	SLV FO 5	-0.25033	-0.75098
249	SLV FO 11	-0.33852	-1.01555	SLV FO 5	-0.24858	-0.74575
250	SLV FO 11	-0.33694	-1.01082	SLV FO 5	-0.24673	-0.74018
251	SLV FO 11	-0.33164	-0.99491	SLV FO 5	-0.24105	-0.72314
252	SLV FO 11	-0.33066	-0.99197	SLV FO 5	-0.24041	-0.72123
253	SLV FO 7	-0.33014	-0.99043	SLV FO 9	-0.24005	-0.72016
254	SLV FO 7	-0.33055	-0.99164	SLV FO 9	-0.24265	-0.72795
255	SLV FO 7	-0.33523	-1.00568	SLV FO 9	-0.25096	-0.75288
256	SLV FO 7	-0.34405	-1.03216	SLV FO 9	-0.26341	-0.79023
257	SLV FO 7	-0.35478	-1.06433	SLV FO 9	-0.27708	-0.83123
258	SLV FO 7	-0.35873	-1.07618	SLV FO 9	-0.28209	-0.84627
259	SLV FO 7	-0.36248	-1.08745	SLV FO 9	-0.28681	-0.86043
260	SLV FO 7	-0.37085	-1.11254	SLV FO 9	-0.29649	-0.88946
261	SLV FO 7	-0.37436	-1.12308	SLV FO 9	-0.30005	-0.90016
262	SLV FO 7	-0.37803	-1.13409	SLV FO 9	-0.30343	-0.91028
263	SLV FO 7	-0.38193	-1.14579	SLV FO 9	-0.30663	-0.91988
264	SLV FO 11	-0.38649	-1.15947	SLV FO 5	-0.30935	-0.92806
265	SLV FO 11	-0.4008	-1.2024	SLV FO 5	-0.31481	-0.94442
266	SLV FO 11	-0.40744	-1.22231	SLV FO 5	-0.31686	-0.95058
267	SLV FO 11	-0.41457	-1.2437	SLV FO 5	-0.31885	-0.95655
268	SLV FO 11	-0.42221	-1.26662	SLV FO 5	-0.32081	-0.96244
269	SLV FO 11	-0.43038	-1.29114	SLV FO 5	-0.32281	-0.96842
270	SLV FO 11	-0.45289	-1.35868	SLV FO 5	-0.32828	-0.98483
271	SLV FO 11	-0.4629	-1.38871	SLV FO 5	-0.33083	-0.99249

Nodo Ind.	Pressione minima				Pressione massima		
	Cont.	uz	Valore		Cont.	uz	Valore
272	SLV FO 11	-0.47308	-1.41923		SLV FO 5	-0.33352	-1.00055
273	SLV FO 11	-0.48332	-1.44996		SLV FO 5	-0.33629	-1.00888

Pressioni terreno in SLE/SLD



Rappresentazione in pianta delle massime compressioni sul terreno in famiglie SLE/SLD.

Nodo: Nodo che interagisce col terreno.

Ind.: indice del nodo.

Pressione minima: situazione in cui si verifica la pressione minima nel nodo.

Cont.: nome breve della condizione o combinazione di carico a cui si riferisce la pressione minima.

uz: spostamento massimo verticale del nodo. [m]

Valore: pressione minima sul terreno del nodo. [daN/m²]

Pressione massima: situazione in cui si verifica la pressione massima nel nodo.

Cont.: nome breve della condizione o combinazione di carico a cui si riferisce la pressione massima.

uz: spostamento minimo verticale del nodo. [m]

Valore: pressione massima sul terreno del nodo. [daN/m²]

Compressione estrema massima -1.42998 al nodo di indice 3, di coordinate x = 2703, y = -110, z = 0, nel contesto SLD 5.

Spostamento estremo minimo -0.47666 al nodo di indice 3, di coordinate x = 2703, y = -110, z = 0, nel contesto SLD 5.

Spostamento estremo massimo -0.24871 al nodo di indice 69, di coordinate x = 1675, y = 215, z = 0, nel contesto SLD 7.

Nodo Ind.	Pressione minima			Pressione massima		
	Cont.	uz	Valore	Cont.	uz	Valore
3	SLD 5	-0.47666	-1.42998	SLD 11	-0.36231	-1.08694
4	SLD 5	-0.47056	-1.41167	SLD 11	-0.36194	-1.08582
5	SLD 5	-0.46455	-1.39365	SLD 11	-0.36161	-1.08483
6	SLD 5	-0.44776	-1.34329	SLD 11	-0.36132	-1.08396
7	SLD 5	-0.44494	-1.33481	SLD 11	-0.36144	-1.08432
8	SLD 5	-0.43528	-1.30584	SLD 11	-0.36263	-1.08789
9	SLD 5	-0.43294	-1.29883	SLD 11	-0.36322	-1.08966
10	SLD 5	-0.42714	-1.28141	SLD 11	-0.36597	-1.09791
11	SLD 5	-0.42617	-1.27852	SLD 11	-0.36685	-1.10054
12	SLD 5	-0.42421	-1.27264	SLD 11	-0.37251	-1.11752
13	SLD 9	-0.42537	-1.2761	SLD 7	-0.3743	-1.12289
14	SLD 9	-0.42719	-1.28156	SLD 7	-0.37608	-1.12825
15	SLD 9	-0.42953	-1.2886	SLD 7	-0.37792	-1.13377
16	SLD 9	-0.43236	-1.29708	SLD 7	-0.37982	-1.13945
17	SLD 9	-0.43564	-1.30692	SLD 7	-0.38178	-1.14534
18	SLD 9	-0.43936	-1.31807	SLD 7	-0.38384	-1.15151
19	SLD 9	-0.45556	-1.36668	SLD 7	-0.39214	-1.17643
20	SLD 9	-0.46014	-1.38042	SLD 7	-0.39443	-1.18328
21	SLD 9	-0.46479	-1.39437	SLD 7	-0.39674	-1.19021
22	SLD 9	-0.46394	-1.39183	SLD 7	-0.39888	-1.19664
23	SLD 5	-0.46818	-1.40453	SLD 11	-0.36516	-1.09547
24	SLD 5	-0.45963	-1.37888	SLD 11	-0.36792	-1.10377
25	SLD 5	-0.45097	-1.35292	SLD 11	-0.37053	-1.11158
26	SLD 5	-0.44221	-1.32663	SLD 11	-0.37289	-1.11868
27	SLD 9	-0.45994	-1.37982	SLE RA 1	-0.40488	-1.21463
28	SLD 5	-0.43336	-1.30007	SLD 11	-0.37495	-1.12484
29	SLD 5	-0.42446	-1.27339	SLE RA 1	-0.37504	-1.12512
32	SLD 5	-0.37021	-1.11062	SLD 11	-0.29562	-0.88687
33	SLD 5	-0.36161	-1.08483	SLD 11	-0.29578	-0.88735
34	SLD 5	-0.3586	-1.07581	SLD 11	-0.29584	-0.88751
35	SLD 5	-0.35571	-1.06713	SLD 11	-0.29585	-0.88756
36	SLD 5	-0.35294	-1.05881	SLD 11	-0.29582	-0.88745
37	SLD 5	-0.35028	-1.05083	SLD 11	-0.2957	-0.88709
38	SLD 5	-0.34772	-1.04317	SLD 11	-0.29547	-0.88642
39	SLD 5	-0.34528	-1.03584	SLD 11	-0.29513	-0.88539
40	SLD 5	-0.34295	-1.02886	SLD 11	-0.29466	-0.88397
41	SLD 5	-0.34075	-1.02226	SLD 11	-0.29405	-0.88214
42	SLD 5	-0.33743	-1.01228	SLD 11	-0.29277	-0.87832
43	SLD 5	-0.33557	-1.00672	SLD 11	-0.29184	-0.87551
44	SLD 5	-0.33299	-0.99896	SLD 11	-0.29013	-0.8704
45	SLD 5	-0.33103	-0.9931	SLD 11	-0.28842	-0.86526
46	SLD 5	-0.32985	-0.98954	SLD 11	-0.28711	-0.86133
47	SLD 5	-0.32877	-0.98632	SLD 11	-0.28569	-0.85708
48	SLD 5	-0.32675	-0.98025	SLD 11	-0.28219	-0.84657
49	SLD 9	-0.32602	-0.97807	SLD 7	-0.28052	-0.84157
50	SLD 9	-0.32545	-0.97635	SLD 7	-0.27863	-0.83588
51	SLD 9	-0.32487	-0.9746	SLD 7	-0.27663	-0.82988
52	SLD 9	-0.32425	-0.97274	SLD 7	-0.27452	-0.82357
53	SLD 9	-0.32355	-0.97066	SLD 7	-0.27233	-0.81698
54	SLD 9	-0.32277	-0.9683	SLD 7	-0.27006	-0.81017
55	SLD 9	-0.32189	-0.96567	SLD 7	-0.26776	-0.80329
56	SLD 9	-0.31907	-0.95722	SLD 7	-0.26181	-0.78544
57	SLD 9	-0.31737	-0.95211	SLD 7	-0.2592	-0.77761
58	SLD 9	-0.31648	-0.94945	SLD 7	-0.25807	-0.7742
59	SLD 9	-0.31413	-0.94239	SLD 7	-0.25578	-0.76733
60	SLD 9	-0.3128	-0.93839	SLD 7	-0.2548	-0.76439
61	SLD 9	-0.31144	-0.93433	SLD 7	-0.25394	-0.76183
62	SLD 9	-0.31006	-0.93019	SLD 7	-0.25317	-0.75951
63	SLD 9	-0.30865	-0.92596	SLD 7	-0.25244	-0.75733
64	SLD 9	-0.30723	-0.92168	SLD 7	-0.25175	-0.75526
65	SLD 9	-0.30414	-0.91242	SLD 7	-0.25035	-0.75106
66	SLD 9	-0.30321	-0.90963	SLD 7	-0.24995	-0.74985
67	SLD 9	-0.30118	-0.90353	SLD 7	-0.24907	-0.74721
68	SLD 9	-0.30061	-0.90183	SLD 7	-0.24883	-0.74649
69	SLD 9	-0.30029	-0.90088	SLD 7	-0.24871	-0.74614
70	SLD 9	-0.30024	-0.90071	SLD 7	-0.24877	-0.7463
71	SLD 9	-0.30045	-0.90136	SLD 7	-0.24907	-0.74721
72	SLD 9	-0.30098	-0.90295	SLD 7	-0.24972	-0.74916
73	SLD 9	-0.30189	-0.90566	SLD 7	-0.25085	-0.75256
74	SLD 9	-0.30326	-0.90978	SLD 7	-0.25263	-0.75789
75	SLD 9	-0.30921	-0.92764	SLD 7	-0.26064	-0.78191
76	SLD 5	-0.32296	-0.96887	SLD 11	-0.27786	-0.83358
77	SLD 5	-0.34642	-1.03925	SLD 11	-0.30403	-0.9121
78	SLD 5	-0.3783	-1.1349	SLE RA 1	-0.33588	-1.00763
79	SLE RA 9	-0.41823	-1.25469	SLE RA 1	-0.37111	-1.11332

Nodo Ind.	Pressione minima			Pressione massima		
	Cont.	uz	Valore	Cont.	uz	Valore
80	SLD 5	-0.3692	-1.1076	SLD 11	-0.30101	-0.90304
81	SLD 9	-0.30705	-0.92115	SLD 7	-0.26263	-0.78789
82	SLD 9	-0.31327	-0.93982	SLD 7	-0.26397	-0.79192
83	SLE RA 9	-0.41306	-1.23917	SLE RA 1	-0.36582	-1.09747
84	SLE RA 9	-0.45994	-1.37982	SLE RA 1	-0.40456	-1.21369
85	SLD 9	-0.3092	-0.92761	SLD 7	-0.26877	-0.80631
86	SLE RA 9	-0.40744	-1.22232	SLE RA 1	-0.36019	-1.08057
87	SLE RA 9	-0.41142	-1.23426	SLE RA 1	-0.36485	-1.09456
88	SLE RA 9	-0.4153	-1.24591	SLE RA 1	-0.36939	-1.10816
89	SLE RA 9	-0.41903	-1.2571	SLE RA 1	-0.3737	-1.12111
90	SLE RA 9	-0.42257	-1.2677	SLE RA 1	-0.37776	-1.13327
91	SLE RA 9	-0.42589	-1.27768	SLE RA 1	-0.38151	-1.14452
92	SLE RA 9	-0.429	-1.287	SLE RA 1	-0.38494	-1.15483
93	SLE RA 9	-0.43189	-1.29566	SLE RA 1	-0.38806	-1.16417
94	SLE RA 9	-0.43456	-1.30367	SLE RA 1	-0.39085	-1.17255
95	SLE RA 9	-0.43702	-1.31107	SLE RA 1	-0.39333	-1.17998
96	SLE RA 9	-0.43929	-1.31788	SLE RA 1	-0.3955	-1.1865
97	SLE RA 9	-0.44139	-1.32416	SLE RA 1	-0.39738	-1.19214
98	SLE RA 9	-0.44332	-1.32995	SLE RA 1	-0.39898	-1.19695
99	SLE RA 9	-0.44511	-1.33533	SLE RA 1	-0.40032	-1.20096
100	SLE RA 9	-0.44679	-1.34038	SLE RA 1	-0.40142	-1.20426
101	SLE RA 9	-0.44839	-1.34517	SLE RA 1	-0.40231	-1.20692
102	SLE RA 9	-0.45082	-1.35246	SLE RA 1	-0.40335	-1.21006
103	SLE RA 9	-0.45243	-1.35729	SLE RA 1	-0.40386	-1.21159
104	SLE RA 9	-0.45401	-1.36202	SLE RA 1	-0.40421	-1.21263
105	SLE RA 9	-0.45553	-1.3666	SLE RA 1	-0.40444	-1.21331
106	SLE RA 9	-0.45702	-1.37105	SLE RA 1	-0.40435	-1.21305
107	SLE RA 9	-0.45846	-1.37537	SLE RA 1	-0.40419	-1.21258
108	SLE RA 9	-0.45987	-1.37962	SLE RA 1	-0.40419	-1.21258
109	SLD 9	-0.30517	-0.91552	SLE RA 1	-0.27254	-0.81763
110	SLD 5	-0.36335	-1.09004	SLD 11	-0.32869	-0.98606
111	SLD 5	-0.36729	-1.10186	SLE RA 1	-0.33319	-0.99958
112	SLE RA 9	-0.37151	-1.11454	SLE RA 1	-0.3367	-1.01009
113	SLE RA 9	-0.37723	-1.1317	SLE RA 1	-0.34004	-1.02013
114	SLE RA 9	-0.38264	-1.14791	SLE RA 1	-0.34317	-1.02951
115	SLE RA 9	-0.38764	-1.16293	SLE RA 1	-0.34603	-1.03808
116	SLE RA 9	-0.39219	-1.17656	SLE RA 1	-0.34856	-1.04569
117	SLE RA 9	-0.39621	-1.18864	SLE RA 1	-0.35074	-1.05222
118	SLE RA 9	-0.40253	-1.20759	SLE RA 1	-0.35391	-1.06174
119	SLE RA 9	-0.40475	-1.21424	SLE RA 1	-0.35485	-1.06455
120	SLE RA 9	-0.40628	-1.21885	SLE RA 1	-0.35532	-1.06597
121	SLE RA 9	-0.40712	-1.22137	SLE RA 1	-0.35531	-1.06594
122	SLE RA 9	-0.40725	-1.22175	SLE RA 1	-0.35481	-1.06443
123	SLE RA 9	-0.40666	-1.21998	SLE RA 1	-0.35381	-1.06144
124	SLE RA 9	-0.40387	-1.21161	SLE RA 1	-0.35084	-1.05251
125	SLE RA 9	-0.40112	-1.20336	SLE RA 1	-0.34831	-1.04492
126	SLE RA 9	-0.3976	-1.1928	SLE RA 1	-0.34524	-1.03573
127	SLE RA 9	-0.39334	-1.18002	SLE RA 1	-0.34167	-1.02501
128	SLE RA 9	-0.3848	-1.15441	SLE RA 1	-0.33473	-1.00419
129	SLE RA 9	-0.37905	-1.13715	SLE RA 1	-0.33015	-0.99045
130	SLE RA 9	-0.37281	-1.11842	SLE RA 1	-0.32523	-0.9757
131	SLE RA 9	-0.36614	-1.09842	SLE RA 1	-0.32003	-0.96009
132	SLE RA 9	-0.35915	-1.07745	SLE RA 1	-0.3146	-0.94381
133	SLE RA 9	-0.35193	-1.0558	SLE RA 1	-0.30903	-0.9271
134	SLE RA 9	-0.34462	-1.03386	SLE RA 1	-0.30342	-0.91025
135	SLE RA 9	-0.32083	-0.96248	SLE RA 1	-0.28529	-0.85586
136	SLE RA 9	-0.30398	-0.91194	SLE RA 1	-0.27248	-0.81744
137	SLE RA 9	-0.29704	-0.89111	SLE RA 1	-0.26687	-0.80061
138	SLE RA 9	-0.29771	-0.89313	SLE RA 1	-0.26704	-0.80113
139	SLE RA 9	-0.29843	-0.89528	SLE RA 1	-0.26752	-0.80255
140	SLE RA 9	-0.29913	-0.89739	SLE RA 1	-0.26799	-0.80397
141	SLE RA 9	-0.29972	-0.89916	SLE RA 1	-0.26839	-0.80516
142	SLE RA 9	-0.30012	-0.90037	SLE RA 1	-0.26865	-0.80596
143	SLE RA 9	-0.3003	-0.90089	SLE RA 1	-0.26875	-0.80626
144	SLE RA 9	-0.30022	-0.90065	SLE RA 1	-0.26867	-0.80602
145	SLE RA 9	-0.29917	-0.89751	SLE RA 1	-0.2679	-0.8037
146	SLE RA 9	-0.29848	-0.89544	SLE RA 1	-0.26741	-0.80224
147	SLE RA 9	-0.2977	-0.89311	SLE RA 1	-0.26687	-0.80061
148	SLE RA 9	-0.29689	-0.89068	SLE RA 1	-0.26632	-0.79896
149	SLE RA 9	-0.29613	-0.8884	SLE RA 1	-0.26582	-0.79746
150	SLE RA 9	-0.29513	-0.8854	SLE RA 1	-0.26532	-0.79595
151	SLE RA 9	-0.29542	-0.88627	SLE RA 1	-0.26567	-0.797
152	SLE RA 9	-0.29634	-0.88902	SLE RA 1	-0.2665	-0.79951
153	SLE RA 9	-0.29804	-0.89411	SLE RA 1	-0.26794	-0.80383
154	SLE RA 9	-0.31039	-0.93117	SLE RA 1	-0.27802	-0.83406
155	SLE RA 9	-0.33351	-1.00052	SLE RA 1	-0.29697	-0.89092
156	SLE RA 9	-0.3649	-1.09471	SLE RA 1	-0.32322	-0.96965
157	SLE RA 9	-0.40092	-1.20277	SLE RA 1	-0.35377	-1.0613
158	SLE RA 9	-0.45876	-1.37627	SLE RA 1	-0.40254	-1.20761
159	SLE RA 9	-0.29803	-0.8941	SLE RA 1	-0.26768	-0.80303
160	SLE RA 9	-0.36314	-1.08943	SLE RA 1	-0.33232	-0.99696
161	SLE RA 9	-0.30482	-0.91446	SLE RA 1	-0.27248	-0.81745
162	SLE RA 9	-0.29799	-0.89398	SLE RA 1	-0.26738	-0.80215
163	SLE RA 9	-0.45746	-1.37238	SLE RA 1	-0.40114	-1.20343
164	SLE RA 9	-0.36652	-1.09955	SLE RA 1	-0.33481	-1.00444
165	SLE RA 9	-0.30574	-0.91722	SLE RA 1	-0.27264	-0.81792
167	SLE RA 9	-0.38945	-1.16834	SLE RA 1	-0.34292	-1.02876
168	SLE RA 9	-0.29794	-0.89381	SLE RA 1	-0.26708	-0.80123
169	SLE RA 9	-0.45566	-1.36697	SLE RA 1	-0.39939	-1.19817
170	SLE RA 9	-0.29788	-0.89363	SLE RA 1	-0.26676	-0.80027
171	SLE RA 9	-0.30114	-0.90341	SLE RA 1	-0.27002	-0.81007
172	SLE RA 9	-0.30434	-0.91303	SLE RA 1	-0.27325	-0.81974

Nodo Ind.	Pressione minima			Pressione massima		
	Cont.	uz	Valore	Cont.	uz	Valore
173	SLE RA 9	-0.30747	-0.92241	SLE RA 1	-0.2764	-0.82921
174	SLE RA 9	-0.31051	-0.93153	SLE RA 1	-0.2795	-0.83849
175	SLE RA 9	-0.31349	-0.94046	SLE RA 1	-0.28254	-0.84762
176	SLD 13	-0.31792	-0.95376	SLE RA 1	-0.28556	-0.85668
177	SLE RA 9	-0.384	-1.15199	SLE RA 1	-0.33799	-1.01396
178	SLE RA 9	-0.36969	-1.10908	SLE RA 1	-0.33712	-1.01136
179	SLE RA 9	-0.30686	-0.92057	SLE RA 1	-0.27302	-0.81906
180	SLE RA 9	-0.29782	-0.89346	SLE RA 1	-0.26636	-0.79909
181	SLE RA 9	-0.45337	-1.36011	SLE RA 1	-0.3973	-1.1919
182	SLE RA 9	-0.31522	-0.94566	SLE RA 1	-0.28371	-0.85114
183	SLE RA 9	-0.37823	-1.1347	SLE RA 1	-0.3329	-0.99871
184	SLE RA 9	-0.37272	-1.11817	SLE RA 1	-0.33927	-1.01782
185	SLE RA 9	-0.30826	-0.92477	SLE RA 1	-0.27368	-0.82104
186	SLE RA 9	-0.29784	-0.89351	SLE RA 1	-0.266	-0.79801
187	SLE RA 9	-0.37215	-1.11644	SLE RA 1	-0.32766	-0.98299
188	SLE RA 9	-0.45065	-1.35195	SLE RA 1	-0.39491	-1.18474
189	SLE RA 9	-0.31404	-0.94213	SLE RA 1	-0.28188	-0.84564
190	SLD 7	-0.37753	-1.13259	SLE RA 1	-0.3413	-1.02391
191	SLE RA 9	-0.31	-0.92999	SLE RA 1	-0.27465	-0.82394
192	SLE RA 9	-0.29796	-0.89389	SLE RA 1	-0.26571	-0.79714
193	SLD 11	-0.45233	-1.35698	SLE RA 1	-0.39227	-1.17682
194	SLE RA 9	-0.31291	-0.93874	SLE RA 1	-0.28007	-0.84022
195	SLD 7	-0.38611	-1.15834	SLD 9	-0.33915	-1.01745
196	SLD 11	-0.31275	-0.93825	SLE RA 1	-0.27594	-0.82781
197	SLD 7	-0.30013	-0.90038	SLE RA 1	-0.26551	-0.79653
198	SLD 11	-0.45552	-1.36656	SLD 5	-0.38476	-1.15429
199	SLD 11	-0.314	-0.94201	SLE RA 1	-0.27829	-0.83488
200	SLD 7	-0.3947	-1.1841	SLD 9	-0.33537	-1.00611
201	SLD 7	-0.31932	-0.95797	SLD 9	-0.27665	-0.82994
202	SLD 7	-0.30452	-0.91356	SLD 9	-0.26319	-0.78956
203	SLD 7	-0.35688	-1.07065	SLD 9	-0.3074	-0.9222
204	SLD 11	-0.45868	-1.37604	SLD 5	-0.37494	-1.12483
205	SLD 11	-0.31684	-0.95053	SLD 5	-0.27442	-0.82326
206	SLD 7	-0.40328	-1.20985	SLD 9	-0.33154	-0.99463
207	SLD 7	-0.32616	-0.97848	SLD 9	-0.2746	-0.82379
208	SLD 7	-0.30905	-0.92716	SLD 9	-0.25931	-0.77793
209	SLD 7	-0.35093	-1.05279	SLD 9	-0.29727	-0.89182
210	SLD 11	-0.4618	-1.3854	SLD 5	-0.36488	-1.09465
211	SLD 7	-0.31997	-0.9599	SLD 9	-0.26874	-0.80621
212	SLD 7	-0.41186	-1.23559	SLD 9	-0.3277	-0.98331
213	SLD 7	-0.33318	-0.99955	SLD 9	-0.27285	-0.81854
214	SLD 7	-0.31369	-0.94106	SLD 9	-0.25553	-0.7666
215	SLD 7	-0.42044	-1.26131	SLD 9	-0.32386	-0.97159
216	SLD 7	-0.41662	-1.24987	SLD 9	-0.32523	-0.9757
217	SLD 7	-0.41285	-1.23855	SLD 9	-0.32657	-0.97971
218	SLD 7	-0.39964	-1.19892	SLD 9	-0.33091	-0.99273
219	SLD 7	-0.39644	-1.18931	SLD 9	-0.33172	-0.99517
220	SLD 7	-0.39336	-1.18009	SLD 9	-0.33229	-0.99686
221	SLD 7	-0.3904	-1.1712	SLD 9	-0.33256	-0.99769
222	SLD 7	-0.38753	-1.1626	SLD 9	-0.33253	-0.9976
223	SLD 7	-0.37778	-1.13335	SLE RA 1	-0.32849	-0.98546
224	SLD 7	-0.3755	-1.1265	SLE RA 1	-0.32661	-0.97982
225	SLD 7	-0.37327	-1.11982	SLE RA 1	-0.32463	-0.97388
226	SLD 7	-0.37108	-1.11323	SLE RA 1	-0.32252	-0.96755
227	SLD 7	-0.36889	-1.10666	SLE RA 1	-0.32026	-0.96078
228	SLD 7	-0.36531	-1.09593	SLE RA 1	-0.31627	-0.94882
229	SLD 7	-0.36354	-1.09061	SLE RA 1	-0.31417	-0.94252
230	SLD 7	-0.36003	-1.08008	SLD 9	-0.30851	-0.92553
231	SLD 7	-0.35763	-1.0729	SLD 9	-0.30424	-0.91273
232	SLD 7	-0.35523	-1.06569	SLD 9	-0.29981	-0.89944
233	SLD 7	-0.35279	-1.05838	SLD 9	-0.29523	-0.8857
234	SLD 7	-0.35033	-1.051	SLD 9	-0.29053	-0.87159
235	SLD 7	-0.34788	-1.04365	SLD 9	-0.2858	-0.85739
236	SLD 7	-0.34411	-1.02331	SLD 9	-0.2727	-0.81809
237	SLD 7	-0.3403	-1.0209	SLD 9	-0.27127	-0.8138
239	SLD 7	-0.33727	-1.01182	SLD 9	-0.26764	-0.80293
240	SLD 7	-0.33694	-1.01082	SLD 9	-0.2679	-0.80369
241	SLD 11	-0.33673	-1.01019	SLD 5	-0.26814	-0.80443
242	SLD 11	-0.33649	-1.00948	SLD 5	-0.26833	-0.805
243	SLD 11	-0.33614	-1.00843	SLD 5	-0.2684	-0.80521
244	SLD 11	-0.33562	-1.00687	SLD 5	-0.26829	-0.80486
245	SLD 11	-0.33492	-1.00475	SLD 5	-0.26795	-0.80385
246	SLD 11	-0.33109	-0.99328	SLD 5	-0.26486	-0.79459
247	SLD 11	-0.32978	-0.98934	SLD 5	-0.26352	-0.79057
248	SLD 11	-0.32836	-0.98507	SLD 5	-0.26198	-0.78595
249	SLD 11	-0.32682	-0.98047	SLD 5	-0.26028	-0.78083
250	SLD 11	-0.32521	-0.97562	SLD 5	-0.25846	-0.77539
251	SLD 11	-0.3198	-0.95941	SLD 5	-0.25288	-0.75864
252	SLD 11	-0.31885	-0.95655	SLD 5	-0.25221	-0.75664
253	SLD 7	-0.31837	-0.95512	SLD 9	-0.25182	-0.75547
254	SLD 7	-0.31912	-0.95737	SLD 9	-0.25407	-0.76222
255	SLD 7	-0.32433	-0.97299	SLD 9	-0.26186	-0.78557
256	SLD 7	-0.33367	-1.00101	SLD 9	-0.27379	-0.82137
257	SLD 7	-0.3448	-1.03439	SLD 9	-0.28706	-0.86118
258	SLD 7	-0.34888	-1.04665	SLD 9	-0.29193	-0.8758
259	SLD 7	-0.35276	-1.05827	SLD 9	-0.29654	-0.88961
260	SLD 7	-0.36125	-1.08374	SLD 9	-0.30609	-0.91826
261	SLD 7	-0.36474	-1.09422	SLD 9	-0.30967	-0.92902
262	SLD 7	-0.36833	-1.105	SLD 9	-0.31312	-0.93937
263	SLD 7	-0.3721	-1.1163	SLD 9	-0.31645	-0.94936
264	SLD 11	-0.37642	-1.12926	SLD 5	-0.31942	-0.95827
265	SLD 11	-0.3897	-1.16909	SLD 5	-0.32591	-0.97773

Nodo Ind.	Cont.	Pressione minima		Cont.	Pressione massima	
		uz	Valore		uz	Valore
266	SLD 11	-0.39579	-1.18738	SLD 5	-0.32851	-0.98552
267	SLD 11	-0.40231	-1.20694	SLD 5	-0.33111	-0.99332
268	SLD 11	-0.40927	-1.22782	SLD 5	-0.33375	-1.00124
269	SLD 11	-0.41671	-1.25012	SLD 5	-0.33648	-1.00945
270	SLD 11	-0.43716	-1.31149	SLD 5	-0.34401	-1.03202
271	SLD 11	-0.44628	-1.33884	SLD 5	-0.34746	-1.04237
272	SLD 11	-0.45555	-1.36666	SLD 5	-0.35104	-1.05313
273	SLD 11	-0.4649	-1.39471	SLD 5	-0.35471	-1.06414

Il Professionista
Dott. Ing. Monotti Simone
 (Ordine degli Ingegneri di Terni Sez. A n° 1055)