

COMMITTENTE:



PROGETTAZIONE:



**INFRASTRUTTURE FERROVIARIE STRATEGICHE DEFINITE DALLA
LEGGE OBIETTIVO N. 443/01e s.m.i.**

CUP: J14H20000440001

U.O. COORDINAMENTO TERRITORIALE NORD

PROGETTO DEFINITIVO

LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA

LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC BRESCIA EST - VERONA

NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO OVEST

STAZIONE DI VERONA PORTA NUOVA

**IN01 - TOMBINO IDRAULICO CANALE SAN GIOVANNI
RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE**

SCALA:

-

COMMESSA LOTTO FASE ENTE TIPO DOC. OPERA/DISCIPLINA PROGR. REV.

I N 1 0 1 0 D 2 6 C L I N 0 1 0 0 0 0 6 A

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
A	Emissione Esecutiva	P. Cucino	Set 2021	M. Rigo	Set 2021	C. Mazzocchi	Set 2021	A. Perego Set 2021



File:IN1010D26CLIN0100006A

n. Elab.:

INDICE

1	PREMESSA.....	4
2	DOCUMENTAZIONE DI RIFERIMENTO	7
2.1	NORMATIVA DI RIFERIMENTO.....	7
2.2	ELABORATI DI PROGETTO DI RIFERIMENTO.....	8
3	CARATTERISTICHE MATERIALI.....	9
3.1	CALCESTRUZZO.....	9
3.1.1	<i>Magrone.....</i>	9
3.1.2	<i>Calcestruzzo per soletta di fondazione, piedritti e soletta di copertura.....</i>	9
3.2	ACCIAIO.....	10
3.2.1	<i>Acciaio di armatura per c.a.....</i>	10
3.3	DURABILITÀ DELLE OPERE IN CALCESTRUZZO ARMATO	11
4	INQUADRAMENTO GEOTECNICO	12
5	MODELLAZIONE DELLA STRUTTURA.....	14
5.1	PREMESSA.....	14
5.2	ANALISI DEI CARICHI	15
5.2.1	<i>G1: Peso proprio strutturale.....</i>	15
5.2.2	<i>G2: Peso del ricoprimento.....</i>	15
5.2.3	<i>G3: Spinta laterale del terreno.....</i>	16
5.2.4	<i>G3: Spinta laterale del acqua.....</i>	18
5.2.5	<i>G3: Spinta verticale del acqua.....</i>	19
5.2.6	<i>G4: Ritiro.....</i>	20
5.2.7	<i>Q: Variazione termica.....</i>	22
5.2.8	<i>Azioni termiche differenziali(TF) :</i>	23
5.2.9	<i>Q Spinta Accidentale Laterale.....</i>	24
5.3	ACCELERAZIONI SISMICHE DI PROGETTO.....	25

5.3.1	<i>E: Sovrappinta sismica del acqua ed inerzia sismica strutturale</i>	31
5.3.2	<i>E: Sovrappinta sismica del terreno ed inerzia sismica strutturale</i>	33
5.3.3	<i>Altre azioni minori</i>	35
5.3.4	<i>Azioni Eccezionali Ferroviarie</i>	35
5.4	COMBINAZIONI DI CARICO E INVILUPPI	36
6	VERIFICA AL MARTELLAMENTO	37
7	VERIFICHE SLD E SLO	37
8	COMBINAZIONI DI CARICO	38
9	RISULTATI DELLE ANALISI	61

1 PREMESSA

La presente relazione ha per oggetto la progettazione definitiva di opere strutturali relative all'Ingresso Ovest al Nodo AV/AC di Verona Porta Nuova della Tratta AV/AC Brescia-Verona.

L'intervento prevede la realizzazione delle nuove linee, prevalentemente in affiancamento al sedime della attuale Linea Storica Milano-Venezia, nel tratto compreso tra l'intersezione con l'Autostrada del Brennero A22 e la radice est della Stazione Ferroviaria di Verona Porta Nuova, per una estensione di circa 10km. Tali interventi sono funzionali al progetto di linea della Tratta Brescia Est – Verona.

Il progetto prevede la rilocazione della Linea Storica leggermente più a nord al fine di lasciare spazio all'inserimento dei binari della Linea AV/AC. Viene anche prevista la realizzazione di una ulteriore linea denominata "indipendente merci" per il collegamento con la Linea Brennero.

Sono previsti interventi di potenziamento e riconfigurazione della stazione di Verona Porta Nuova e realizzazione di una nuova Sottostazione Elettrica con conseguenti interventi tecnologici per la gestione delle modifiche.

Il progetto comprende tutte le opere atte a consentire l'allaccio e l'interfaccia con le linee storiche esistenti e la risoluzione delle interferenze tra la parte di progetto stesso e l'esistente (viabilità, idrografia, ecc).

In particolare, il presente report illustra le verifiche strutturali della sezione contrassegnata di IN01.



Figura - 1 — Individuazione area d'intervento

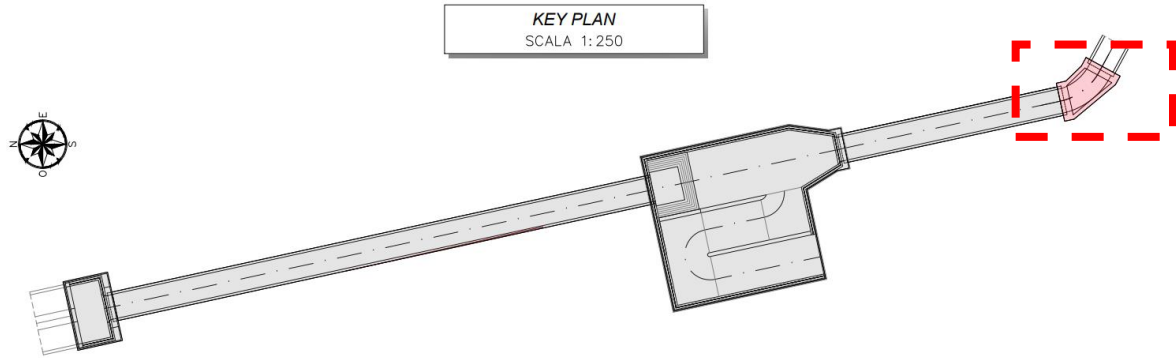


Figura - 2 Planimetria 3D

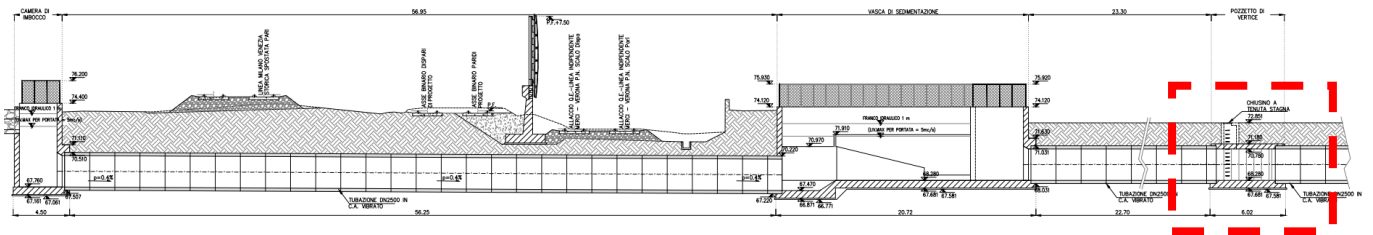


Figura - 3 Sezione longitudinale

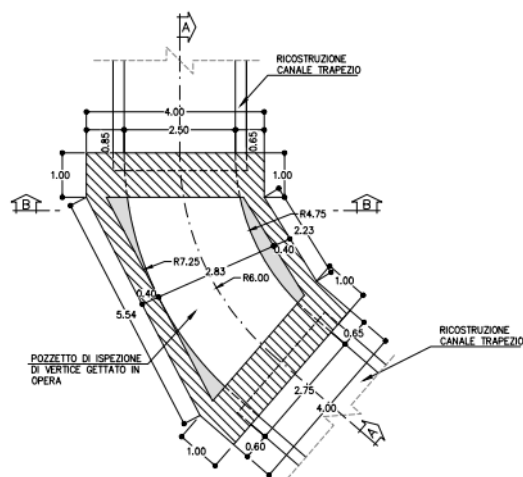


Figura - 4 Planimetria

SEZIONE A - A
SCALA 1:50

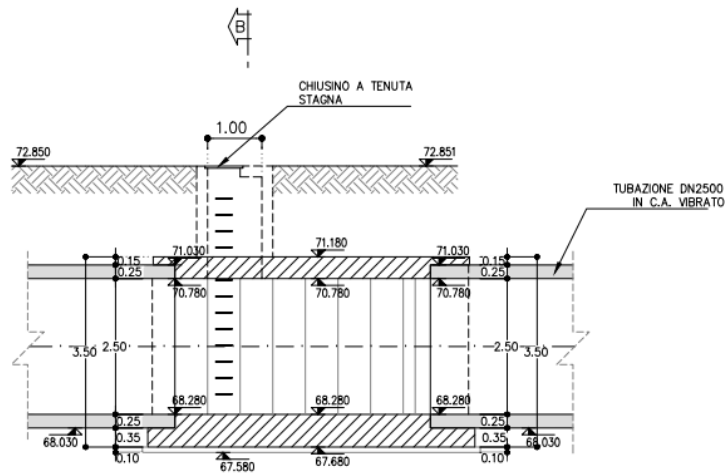


Figura - 5 Sezione Longitudinale

SEZIONE B - B
SCALA 1:50

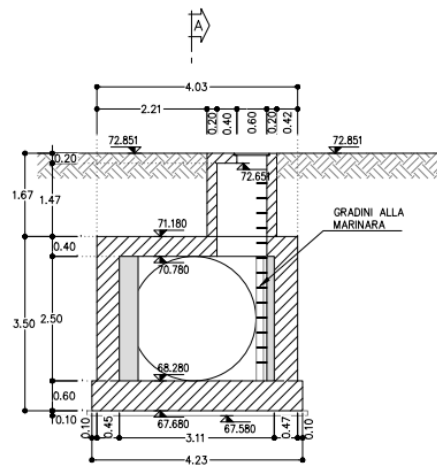


Figura - 6 Sezione Transversale

	LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC BRESCIA EST - VERONA NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO OVEST					
	RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE	COMMESSA IN10	LOTTO 10	CODIFICA D26CL	DOCUMENTO IN 01 00 006	REV. A

2 DOCUMENTAZIONE DI RIFERIMENTO

2.1 Normativa di riferimento

Le analisi strutturali e le verifiche di sicurezza sono effettuate in accordo con le prescrizioni di seguito elencate è conformi alle normative vigenti:

- ✓ Ministero delle Infrastrutture, DM 17 gennaio 2018, «Aggiornamento delle Norme tecniche per le costruzioni»
- ✓ Ministero delle Infrastrutture e Trasporti, circolare 11 febbraio 2019, n. 617 C.S.LL.PP., «Istruzioni per l'applicazione dell'aggiornamento delle Norme tecniche per le costruzioni di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018»
- ✓ Manuale di progettazione RFI Opere Civili RFI DTC SIM AI FS 001 E e relative parti e sezioni.
- ✓ Eurocodice 1 – Azioni sulle strutture, Parte 1-4: Azioni in generale – Azioni del vento (UNI EN 1991-1-4)
- ✓ Regolamento (UE) N.1299/2014 della Commissione del 18 Novembre 2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema “infrastruttura” del sistema ferroviario dell'Unione europea
- ✓ UNI EN 1998-1:2013 – Strutture in zone sismiche – parte 1: generale ed edifici.
- ✓ UNI EN 1998-2:2011 – Strutture in zone sismiche –parte 2: ponti.
- ✓ UNI EN 1992-1-1: EUROCODICE 2 - Progettazione delle strutture di calcestruzzo - Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	8 di 69

2.2 Elaborati di progetto di riferimento

RELAZIONE TECNICA DESCRITTIVA TOMBINO	I	N	1	0	1	0	D	2	6	R	G	I	N	0	1	0	0	0	0	0	1	A
RELAZIONE DI CALCOLO TRATTO IN OPERA	I	N	1	0	1	0	D	2	6	C	L	I	N	0	1	0	0	0	0	0	1	A
RELAZIONE DI CALCOLO TRATTO A SPINTA	I	N	1	0	1	0	D	2	6	C	L	I	N	0	1	0	0	0	0	0	2	A
RELAZIONE DI CALCOLO VASCA DI SEDIMENTAZIONE LATO SUD	I	N	1	0	1	0	D	2	6	C	L	I	N	0	1	0	0	0	0	0	3	A
RELAZIONE DI CALCOLO POZZETTONE A SEZIONE QUADRATA LATO NORD	I	N	1	0	1	0	D	2	6	C	L	I	N	0	1	0	0	0	0	0	4	A
RELAZIONE DI CALCOLO PLATEA E MURO REGGISPINTA	I	N	1	0	1	0	D	2	6	C	L	I	N	0	1	0	0	0	0	0	5	A
RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE	I	N	1	0	1	0	D	2	6	C	L	I	N	0	1	0	0	0	0	0	6	A
RELAZIONE DI CALCOLO ADEGUAMENTO SIFONE PK 143+900	I	N	1	0	1	0	D	2	6	C	L	I	N	0	1	0	0	0	0	0	7	A
PLANIMETRIA DI PROGETTO SU CARTOGRAFIA	I	N	1	0	1	0	D	2	6	P	9	I	N	0	1	0	0	0	0	0	1	A
PLANIMETRIA DI PROGETTO SU ORTOFOTO	I	N	1	0	1	0	D	2	6	P	9	I	N	0	1	0	0	0	0	0	2	A
PIANTA SCAVI	I	N	1	0	1	0	D	2	6	P	9	I	N	0	1	0	0	0	0	0	3	A
PIANTA SCAVI	I	N	1	0	1	0	D	2	6	P	9	I	N	0	1	0	0	0	0	0	4	A
CARPENTERIA - PIANTE E SEZIONI	I	N	1	0	1	0	D	2	6	P	A	I	N	0	1	0	0	0	0	0	1	A
CARPENTERIA - PIANTE E SEZIONI	I	N	1	0	1	0	D	2	6	P	A	I	N	0	1	0	0	0	0	0	2	A
CARPENTERIA - PIANTE E SEZIONI	I	N	1	0	1	0	D	2	6	P	A	I	N	0	1	0	0	0	0	0	3	A
SEZIONI LONGITUDINALI E TRASVERSALI	I	N	1	0	1	0	D	2	6	B	A	I	N	0	1	0	0	0	0	0	1	A
FASI COSTRUTTIVE	I	N	1	0	1	0	D	2	6	P	B	I	N	0	1	0	0	0	0	0	1	A
FASI COSTRUTTIVE	I	N	1	0	1	0	D	2	6	B	B	I	N	0	1	0	0	0	0	0	1	A
PARTICOLARI, DETTAGLI E FINITURE	I	N	1	0	1	0	D	2	6	B	Z	I	N	0	1	D	0	0	0	0	1	A

3 CARATTERISTICHE MATERIALI

3.1 Calcestruzzo

3.1.1 Magrone

Classe di resistenza = C12/15

3.1.2 Calcestruzzo per soletta di fondazione, piedritti e soletta di copertura

γ_c = peso specifico = 25.00 kN/m³

Classe di resistenza = C30/37

R_{ck} = resistenza cubica = 37.00 N/mm²

f_{ck} = resistenza cilindrica caratteristica = 0.83 R_{ck} = 30.0 N/mm²

f_{cm} = resistenza cilindrica media = $f_{ck} + 8$ = 38.0 N/mm²

f_{cd} = resistenza di calcolo a compressione = $\alpha_{cc} * f_{ck} / \gamma_c$ = 0.85 * 30/1.5 = 17.0 N/mm²

f_{ctm} = resistenza a trazione media = 0.30 * $f_{ck}^{(2/3)}$ = 2.90 N/mm²

f_{ctm} = resistenza a traz. per flessione media = 1.20 * f_{ctm} = 3.63 N/mm²

f_{ctk} = resistenza a traz. per flessione caratt. = 0.70 * f_{ctm} = 2.12 N/mm²

E_{cm} = modulo elast. tra 0 e 0.40 f_{cm} = 22000 * $(f_{cm}/10)^{0.3}$ = 33345 N/mm²

σ_c = Resistenza a compressione (Comb. Rara) = 0.6 * f_{ck} = 18.0 N/mm²

σ_c = Resistenza a compressione (Comb. Quasi Permanente) = 0.45 * f_{ck} = 13.5 N/mm²

3.2 Acciaio

3.2.1 Acciaio di armatura per c.a.

Tipo = B 450 C

γ_a = peso specifico = 78.50 kN/m³

$f_{y \text{ nom}}$ = tensione nominale di snervamento = 450 N/mm²

$f_{t \text{ nom}}$ = tensione nominale di rottura = 540 N/mm²

$f_{yk \text{ min}}$ = minima tensione caratteristica di snervamento = 450 N/mm²

$f_{tk \text{ min}}$ = minima tensione caratteristica di rottura = 540 N/mm²

$(f_t/f_y)_{k \text{ min}}$ = minimo rapporto tra i valori caratteristici = 1.15

$(f_t/f_y)_{k \text{ max}}$ = massimo rapporto tra i valori caratteristici = 1.35

$(f_y/f_{y \text{ nom}})_k$ = massimo rapporto tra i valori nominali = 1.25

$(A_{gt})_k$ = allungamento caratteristico sotto carico massimo = 7.5 %

φ_{min} = minimo diametro consentito delle barre = 6 mm

φ_{max} = massimo diametro consentito delle barre = 40 mm

E = modulo di elasticità dell'acciaio = 206000 N/mm²

α_T = coefficiente di dilatazione termica = 0.00001 °C⁻¹

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC BRESCIA EST - VERONA NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO OVEST					
	RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE	COMMESSA IN10	LOTTO 10	CODIFICA D26CL	DOCUMENTO IN 01 00 006	REV. A

3.3 Durabilità delle opere in calcestruzzo armato

Al fine di garantire buone prestazioni di durabilità delle opere in c.a., occorre adottare alcuni provvedimenti atti a limitare gli effetti degradanti indotti dagli attacchi chimico-fisici.

Per i provvedimenti e la definizione della classe di esposizione ambientale, si è fatto riferimento alle indicazioni contenute nelle Linee Guida sul calcestruzzo strutturale edite dal Servizio Tecnico Centrale del Consiglio Superiore dei Lavori Pubblici, norme UNI EN 206-1:2006 ed UNI 11104:2004.

Con riferimento agli elementi strutturali in c.a. si individuano le seguenti classi d'esposizione:

- Fondazione: XC2;
- Piedritti, soletta e muro di contenimento: XC3;

CONDIZIONI AMBIENTALI

Ordinarie
 Aggressive
 Molto aggressive

CLASSE DI ESPOSIZIONE

X0, XC1, **XC2, XC3**, XF1
 XC4, XD1, XS1, XA1, XA2, XF2, XF3
 XD2, XD3, XS2, XS3, XA3, XF4

Tabella 3.1 – Descrizione delle condizioni ambientali.

In funzione delle considerazioni di cui sopra ed in ragione della vita nominale della struttura, assunta pari a 75 anni, si dovranno garantire i seguenti copriferri in virtù di quanto specificato nella circolare C4.1.6.1.3:

- Fondazione e piedritti: 4 cm;
- Soletta e muro di contenimento: 4 cm;

Le verifiche di fessurazione sono condotte in via cautelativa considerando condizioni ambientali aggressive:

- Combinazione quasi permanente: $w_k \leq w_1 = 0.2$ mm;
- Combinazione frequente: $w_k \leq w_2 = 0.3$ mm.

4 INQUADRAMENTO GEOTECNICO

Per l'inquadramento geotecnico dell'opera si riporta l'estratto dell'elaborato Relazione Geotecnica da cui si riportano i dati geotecnici fondamentali di interesse.

Tabelle contenenti la stratigrafia di progetto per l'opera in esame e i relativi parametri geotecnici di calcolo:

Strato	Profondità da (m da p.c.)	Profondità a (m da p.c.)	Descrizione	Peso di volume γ [kN/m ³]	Tipo di terreno	Angolo di resistenza al taglio ϕ' (°)	C' (kPa)	Modulo elastico Eop (MPa)
1	0.00	10.00	Ghiaia poligenica	19.00	GP	40.00	0.00	65.00
2	10.00	20.00	Ghiaia poligenica	19.00	GP	39.00	0.00	77.00
3	>20.00		Ghiaia poligenica	19.00	GP	38.00	0.00	85.00

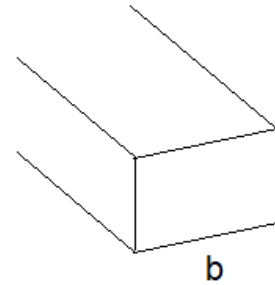
Tabella 2 – Caratteristiche meccaniche del terreno

Per la modellazione del terreno si considera la trave su suolo elastico, modellata con l'utilizzo di molle alla Winkler, aventi la seguente rigidezza (Vesic, 1965):

Per cui risulta:

$$K = \frac{0.65E}{1-\nu^2} \sqrt[12]{\frac{Eb^4}{(EJ)_{fond}}}$$

E= 65000 kN/mq modulo elastico del terreno
 ν= 0.3 coeff. di Poisson


trave di fondazione

b= 1.00 m dimensione trasversale trave
 h= 0.60 m altezza trave
 J= 0.018000 m⁴ inerzia trave
 Rck= 37 Mpa
 Ec= 34671746 kN/mq modulo di elasticità cls

Kv= 38452 kN/mc modulo di reazione lineare sulla trave
K1h= 19226

i	0,36m				
			kv	kh	
K1	38452*0,36		13843	4614	kN/m
K2-S	2*38452 *(0,45/2 +0,36/2) =		31146	10382	kN/m
K2-D	2*38452 *(0,45/2 +0,36/2) =		31146	10382	kN/m
K3	1.5*K1		20764	6921	kN/m

5 MODELLAZIONE DELLA STRUTTURA

5.1 Premessa

La struttura viene schematizzata con un modello di calcolo a telaio chiuso su un letto di molle alla Winkler mediante un'analisi elastico-lineare svolta con il programma di calcolo agli elementi finiti SAP2000 v.20.1 (Computers and Structures®). Gli elementi frame che schematizzano il telaio piano hanno una sezione rettangolare di larghezza 1.0m ed altezza pari a:

- piedritti destra / sinistra $h = 0.45 \text{ m}$
- fondazione $h = 0.60 \text{ m}$
- soletta $h=0,40 \text{ m}$

Il modulo elastico del materiale assegnato agli elementi asta è assunto:

- Struttura in elevazione $E = 33346 \text{ N/mm}^2$: $\text{cls Rck} = 37\text{N/mm}^2$

Nelle successive figure si riporta lo schema di calcolo adottato con la numerazione dei nodi (Figura 6)

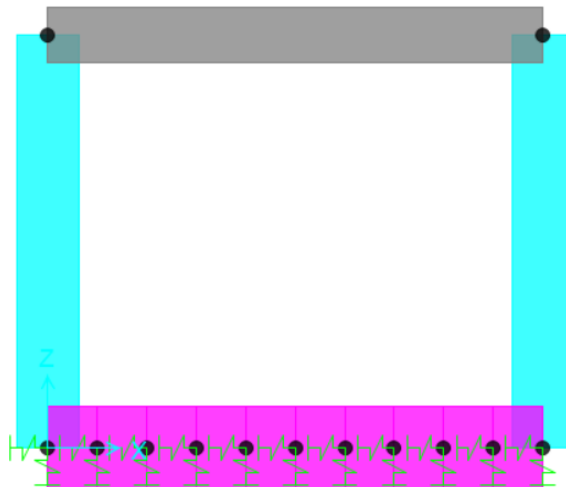


Figura - 7 Modello

5.2 Analisi dei carichi

Di seguito si riporta l'insieme delle azioni agenti sulla struttura della vasca di sedimentazione:

5.2.1 G1: Peso proprio strutturale

Il peso proprio degli elementi strutturali che costituiscono il modello viene calcolato in automatico dal software in funzione della densità assegnata al calcestruzzo $\gamma=25 \text{ kN/m}^3$

5.2.2 G2: Peso del ricoprimento

Spessore del massetto $h_{\text{massetto}} = 0.15\text{m}$

$$\gamma_{\text{massetto}} = 24 \text{ kN/m}^3$$

$$G2 = 0.15\text{m} \times 24.00\text{kN/m}^3 = 3.8 \text{ kN/m}^2$$

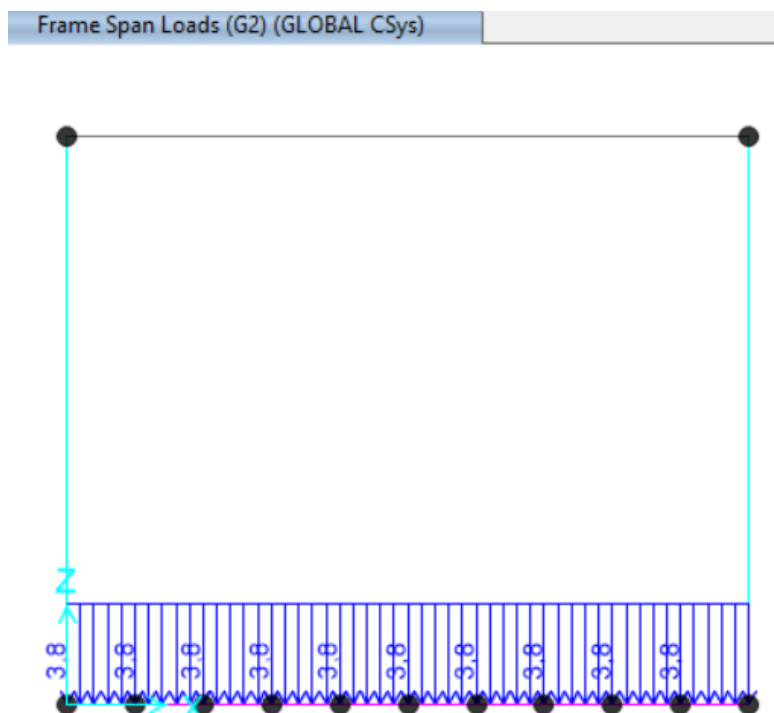


Figura - 8 Carico permanente

5.2.3 G3: Spinta laterale del terreno

La spinta laterale del terreno è data dal contributo del ricoprimento ($\gamma=19 \text{ kN/m}^3$) e da quello del terreno a tergo dei piedritti ($\gamma=25 \text{ kN/m}^3$). Tali valori di peso specifico sono desunti dalla relazione geotecnica e geomeccanica generale.

Specifiche analisi geotecniche, svolte con il software Paratie Plus, indicano lo sviluppo di un regime di spinta di tipo attivo. Il coefficiente di spinta utilizzato, tenendo in conto dell'attrito tra struttura e terreno ma trascurando cautelativamente il comportamento coesivo del terreno, risulta pari a:

$$K_0 = (1 - \sin\phi) = (1 - \sin 40) = 0.357$$

$$G3_SP_{(+)} = 0.357 \times 19 \text{ kN/m}^3 \times 4,6\text{m} = 31 \text{ kN/m}^2$$

$$G3_SP_{-z} = \gamma = 19 \text{ kN/m}^3 \times 1,70\text{m} = 32 \text{ kN/m}^2$$

Il ricoprimento laterale di terreno è al massimo di circa 1.7m per questa sezione. Per maggiore flessibilità nell'utilizzo delle combinazioni di carico, la spinta sui piedritti è stata scomposta in 2 casi di carico, dove si sono tenute separate le spinte a destra e sinistra in modo da applicare eventuali sbilanciamenti di carico, come evidenziato nelle figure seguenti:

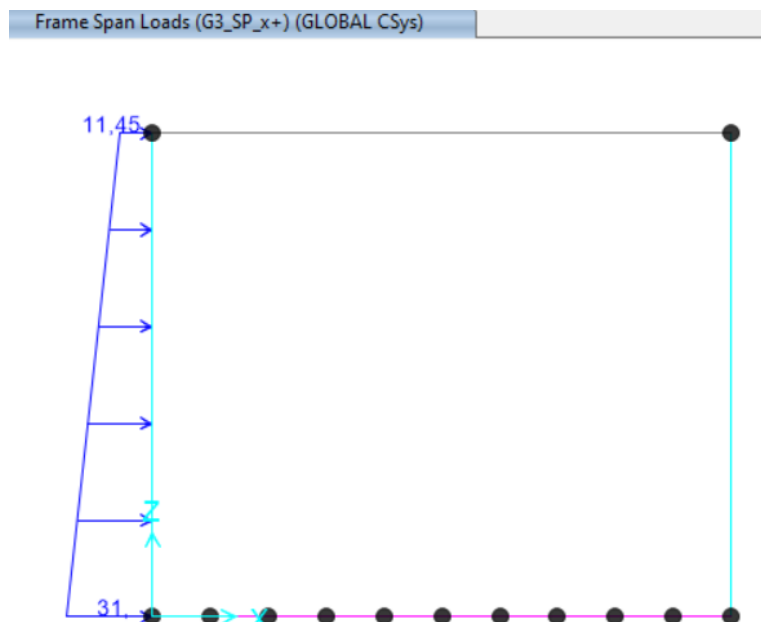


Figura - 9 G3 Spinta_H_X+

Frame Span Loads (G3_SP_x-) (GLOBAL CSys)

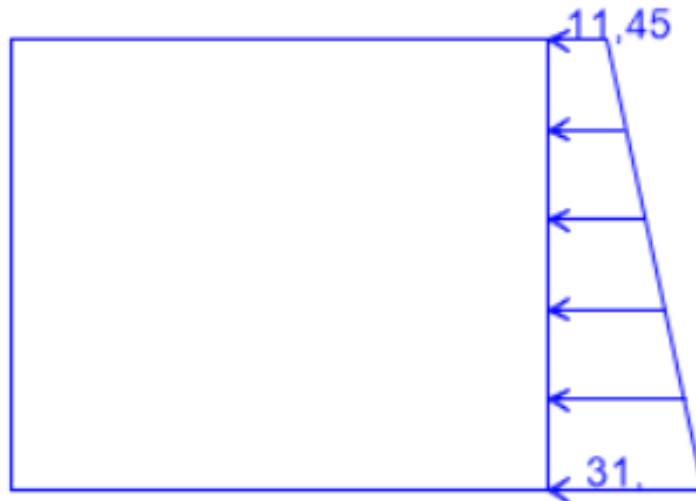


Figura - 10 G3 Spinta_H_X-

Frame Span Loads (G3_SP_z) (GLOBAL CSys)

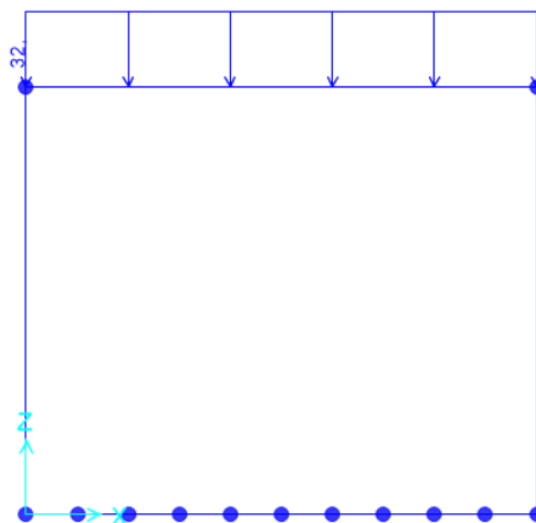


Figura - 11 G3 Spinta_H_Z

5.2.4 G3: Spinta laterale del acqua

L'impatto laterale dell'acqua ($\gamma=10 \text{ kN/m}^3$) nella vasca di sedazione. Il carico orizzontale dell'acqua aumenta con la profondità. Le situazioni più sfavorevoli sono considerate come vuoto e pieno d'acqua.

$$H_w \times \gamma_w = 2.50\text{m} \times 10\text{kN/m}^3 = 25\text{kN/m}^2$$

Frame Span Loads (G3_acqua_+x) (GLOBAL CSys)

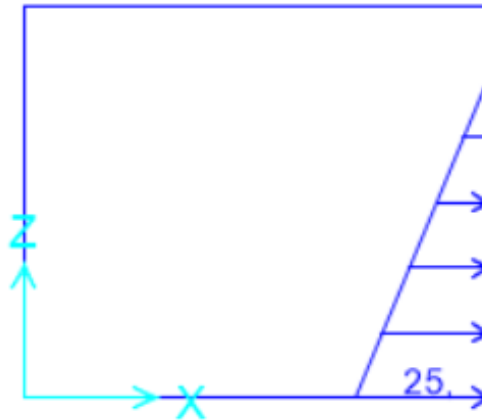


Figura - 12 G3 Acqua_H_X+

Frame Span Loads (G3_acqua_-x) (GLOBAL CSys)

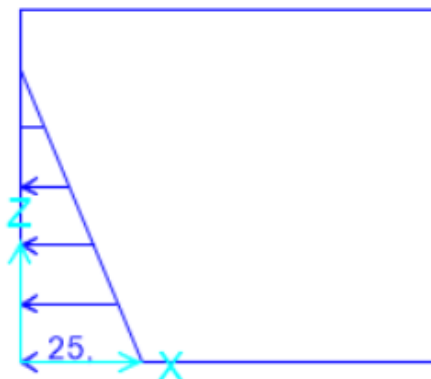


Figura - 13 G3 Acqua_H_X-

5.2.5 G3: Spinta verticale del acqua

La spinta verticale dell'acqua è data dal contributo di quella dell'acqua nella scatola ($\gamma=10 \text{ kN/m}^3$).

$$H_w(\text{variabile}) \times \gamma_w = 2.50\text{m} \times 10\text{kN/m}^3 = 25\text{kN/m}^2$$

Frame Span Loads (G3_acqua_z) (GLOBAL CSys)

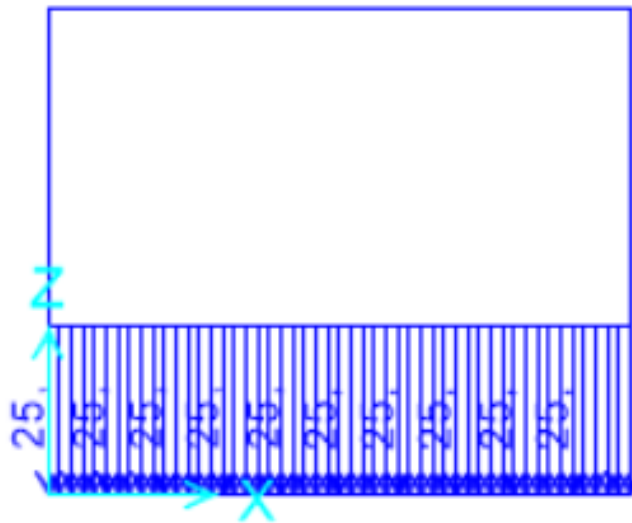


Figura - 14 G3 Acqua_V

5.2.6 G4: Ritiro

La deformazione da ritiro, valutata secondo quanto prescritto alla sezione 11.2.10.6 del DM 2018, viene convertita in un delta termico equivalente applicato alla soletta di copertura superiore. Nel caso specifico si rimanda ai valori riportati nelle seguenti tabelle.

Coefficiente di viscosità		
$\varphi(t,t_0)=\varphi_0*\beta_c(t,t_0)$	2.7844	creep coefficient
$\varphi_0=\varphi_{RH}*\beta(f_{cm})*\beta(t_0)=$	2.8311	nominal creep coefficient
φ_{RH}	1.2800	per $f_{cm}>35$ Mpa
φ_{RH}		per $f_{cm}\leq 35$ Mpa
RH	75	[%]
$\beta(f_{cm})$	2.7619	
$\beta(t_0)$	0.8008	
h0	545.4545455	[mm]
Ac	12000	[cm ²]
u	440	[cm]
$\beta_c(t,t_0)$	0.9835	
t	25550	[days]
t ₀	2	[days]
t-t ₀	25548	[days]
β_H	1184.14	per $f_{cm}>35$ Mpa
β_H		per $f_{cm}\leq 35$ Mpa
α_1	0.9618	
α_2	0.9889	
α_3	0.9726	
f _{cm}	37.00	[MPa]
f _{ck}	30.00	[MPa]

DEFORMAZIONE TOTALE DA RITIRO		
$\epsilon_{cs} = \epsilon_{cd} + \epsilon_{ca} =$	0.000356209	deformazione totale da ritiro
$\epsilon_{cd} =$	0.000306209	deformazione da ritiro per essiccamento
$\epsilon_{ca} =$	5E-05	deformazione da ritiro autogeno
DEFORMAZIONE DA RITIRO PER ESSICCAMENTO		
$\epsilon_{cd\infty} = k_h * \epsilon_{cd0}$	0.000312317	
$\epsilon_{cd0} =$	0.000446167	appendix B for ϵ_{cd0}
$\alpha_{ds1} =$	6	CLS class R
$\alpha_{ds2} =$	0.11	CLS class R
$\beta_{RH} =$	0.8961	
$RH_0 =$	100	[%]
$f_{cm0} =$	10	[MPa]
$\beta_{ds}(t, t_s) =$	0.98044472	
t	25550	
t _s	2	
DEFORMAZIONE DA RITIRO AUTOGENO		
$\beta_{as}(t) =$	1	
t	25550	
$\epsilon_{ca}(\infty) =$	0.00005	coefficiente di dilatazione termica
$\Delta T_{rit} =$	9.41	

Frame Temperatures (G4_ritiro)

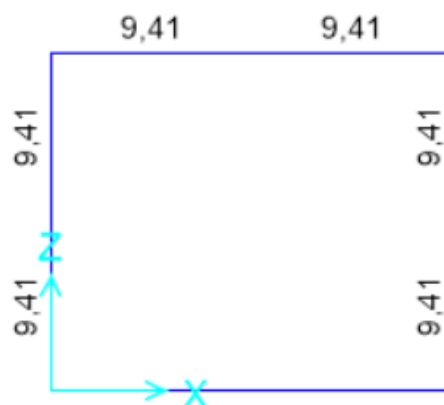


Figura - 15 Carico termico equivalente al ritiro applicato alla soletta di copertura superiore

5.2.7 Q: Variazione termica

La variazione termica della soletta di copertura è pari a $\pm 15\text{ }^{\circ}\text{C}$. Tale carico si applica direttamente agli elementi shell utilizzando un gradiente termico per unità di spessore, come si può vedere nelle figure seguenti.

Azioni termiche uniformi (TU) :

Si considera una variazione termica uniforme $\Delta T = 15,0^{\circ}\text{C}$ sugli elementi della struttura in elevazione, adottando per il coefficiente di dilatazione termica un valore $\alpha = 10 \times 10^{-6}$.

Frame Temperatures (Q_term+)

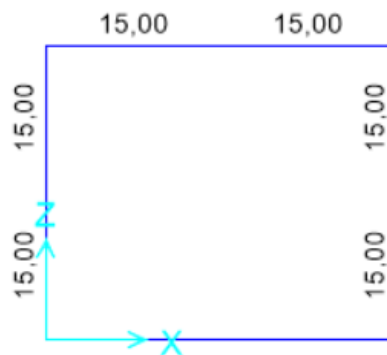


Figura - 16 Q_Temp_Uni+

Frame Temperatures (Q_term-)

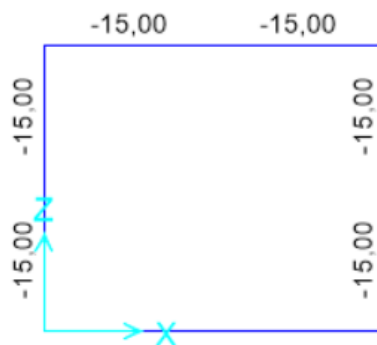


Figura - 17 Q_Temp_Uni-

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC BRESCIA EST - VERONA NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO OVEST					
	RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE	COMMESSA IN10	LOTTO 10	CODIFICA D26CL	DOCUMENTO IN 01 00 006	REV. A

5.2.8 Azioni termiche differenziali(TF) :

Si considera una variazione termica differenziale $\Delta T = 5.0^{\circ}\text{C}$ su tutti gli elementi della struttura in elevazione, adottando per il coefficiente di dilatazione termica un valore $\alpha = 10 \times 10^{-6}$.

Q_Temp_Farfalla :

soletta-döşeme : $(\pm \Delta t \times 2) / h = 5.0^{\circ}\text{C} \times 2 / 0.4\text{m} = \pm 25^{\circ}\text{C}$

Piedritti-yan duvarlar : $(\pm \Delta t \times 2) / h = 5.0^{\circ}\text{C} \times 2 / 0.45\text{m} = \pm 22^{\circ}\text{C}$

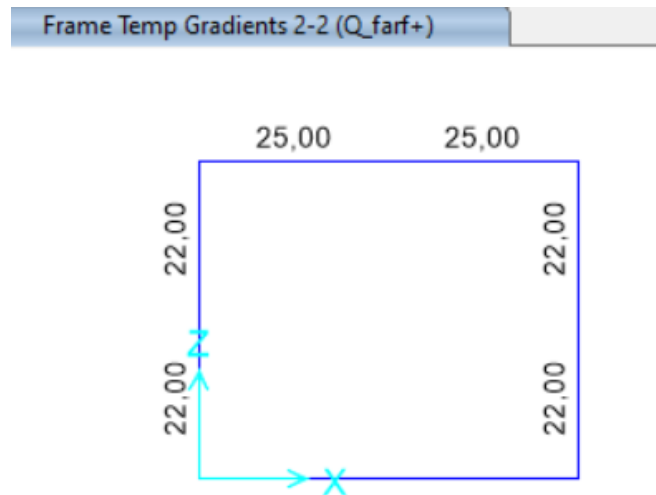


Figura - 18 Q_Temp_Farfalla+

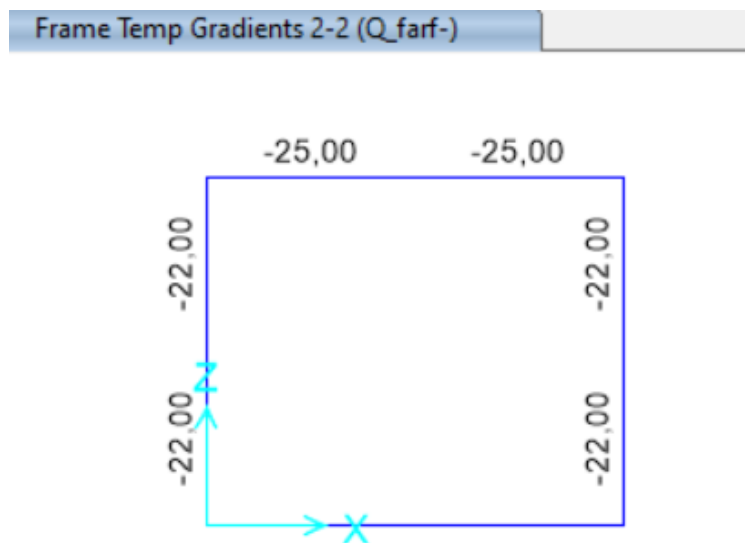


Figura - 19 Q_Temp_Farfalla-

5.2.9 *Q Spinta Accidentale Laterale*

La sovraspinta dovuta al passaggio ferroviario in superficie è stata presa in considerazione sul piedritto.

$$K_0 = 0.357$$

$$50 \times 0.357 = 18 \text{ kN/m}^2$$

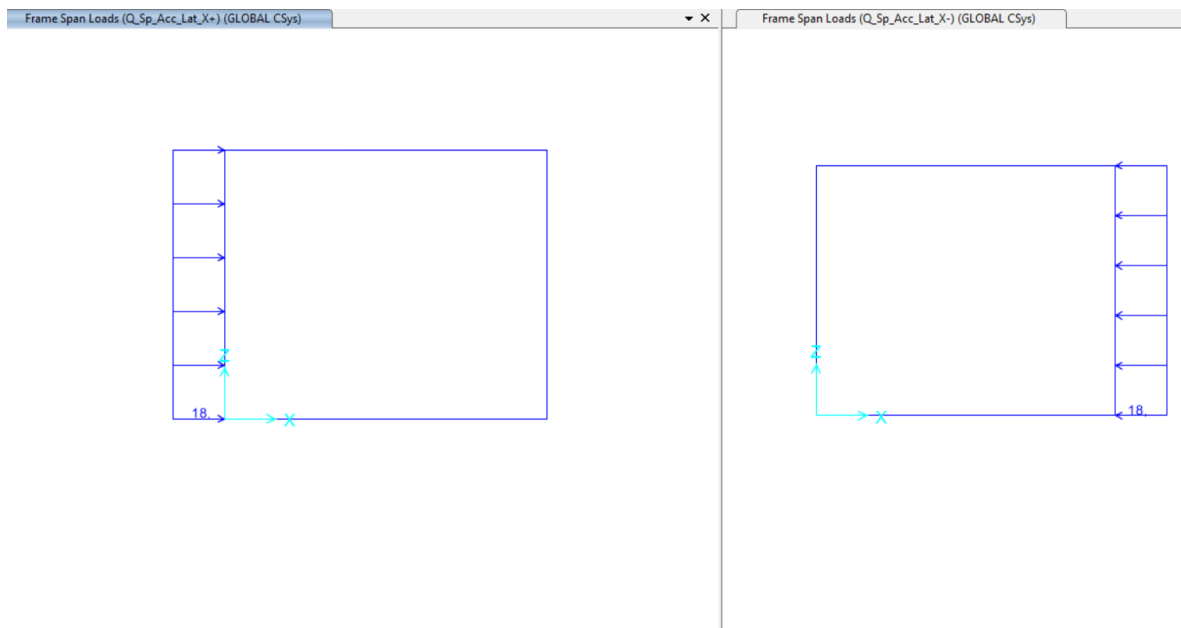


Figura - 20 Carico Accidentale (Q4_Accidentale_X+-)

5.3 Accelerazioni sismiche di progetto

Lo scatolare oggetto della presente relazione di calcolo è classificabile come struttura interrata rigida, pertanto l'accelerazione di progetto allo SLV per il calcolo della spinta sismica delle terre è riferita all'ordinata dello spettro calcolata per $T=0$ [s]:

$$S_e = S_{a_g} / g = 1.173 \times 0.234 = 0.274 \text{ [g]}$$

Individuazione della pericolosità sismica del sito

FASE 1. INDIVIDUAZIONE DELLA PERICOLOSITÀ DEL SITO

Ricerca per coordinate

LONGITUDINE

LATTITUDINE

Ricerca per comune

REGIONE

PROVINCIA

COMUNE

Elaborazioni grafiche


Grafici spettri di risposta

Variabilità dei parametri

Elaborazioni numeriche

Tabella parametri

Reticolo di riferimento



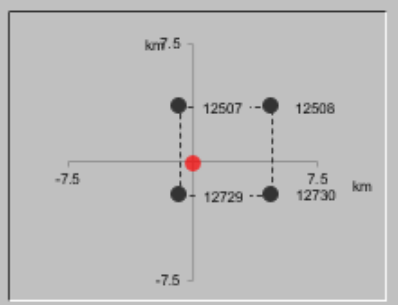
Controllo sul reticolo

- Sito esterno al reticolo
- Interpolazione su 3 nodi
- Interpolazione corretta

Interpolazione

La "Ricerca per comune" utilizza le ... coordinate ISTAT del comune per identificare il sito. Si sottolinea che ... all'interno del territorio comunale le azioni sismiche possono essere significativamente diverse da quelle così individuate e si consiglia, quindi, la "Ricerca per coordinate".

Nodi del reticolo intorno al sito



INTRO
FASE 1
FASE 2
FASE 3

Scelta della strategia di progettazione

FASE 2. SCELTA DELLA STRATEGIA DI PROGETTAZIONE

Vita nominale della costruzione (in anni) - V_N info

Coefficiente d'uso della costruzione - c_U info

Valori di progetto

Periodo di riferimento per la costruzione (in anni) - V_R info

Periodi di ritorno per la definizione dell'azione sismica (in anni) - T_R info

Stati limite di esercizio - SLE	{ SLO - $P_{VR} = 81\%$	<input type="text" value="90"/>
	{ SLD - $P_{VR} = 63\%$	<input type="text" value="151"/>
Stati limite ultimi - SLU	{ SLV - $P_{VR} = 10\%$	<input type="text" value="1424"/>
	{ SLC - $P_{VR} = 5\%$	<input type="text" value="2475"/>

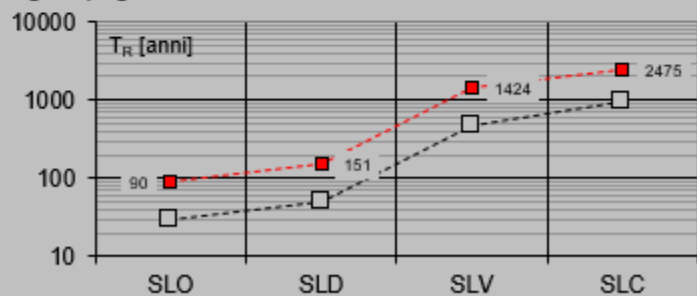
Elaborazioni

Grafici parametri azione

Grafici spettri di risposta

Tabella parametri azione

Strategia di progettazione



LEGENDA GRAFICO

---□--- Strategia per costruzioni ordinarie
---■--- Strategia scelta

INTRO

FASE 1

FASE 2

FASE 3

Determinazione dell'azione di progetto SLV

FASE 3. DETERMINAZIONE DELL'AZIONE DI PROGETTO

Stato Limite

Stato Limite considerato **SLV** [info](#)

Risposta sismica

Categoria di sottosuolo **B** [info](#)

Categoria topografica **T1** [info](#)

$S_S =$ **1.173** [info](#)

$C_C =$ **1.415** [info](#)

$h/H =$ **1.000** [info](#)

$S_T =$ **1.000** [info](#)

(h=quota sito, H=altezza rilievo topografico)

Compon. orizzontale

Spettro di progetto elastico (SLE)

Smorzamento ξ (%) **5** [info](#)

$\eta =$ **1.000** [info](#)

Spettro di progetto inelastico (SLU)

Fattore q_o **1** [info](#)

Regol. in altezza **si** [info](#)

Compon. verticale

Spettro di progetto

Fattore q **1** [info](#)

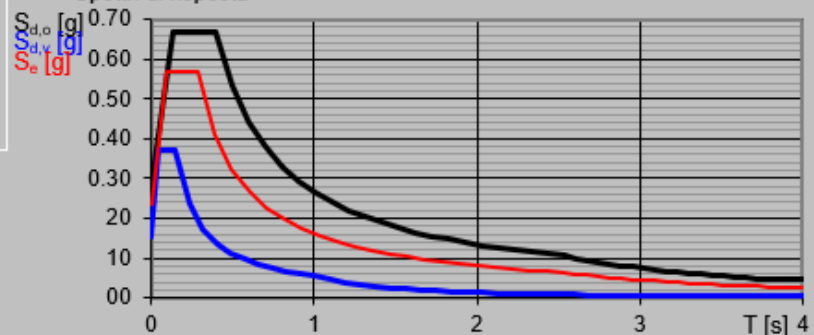
$\eta = 1/q =$ **1.000** [info](#)

Elaborazioni

Grafici spettri di risposta [▶](#)

Parametri e punti spettri di risposta [▶](#)

Spettri di risposta



- Spettro di progetto - componente orizzontale
- Spettro di progetto - componente verticale
- Spettro elastico di riferimento (Cat. A-T1, $\xi = 5\%$)

INTRO

FASE 1

FASE 2

FASE 3

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

 SLV-Orizzontale
Parametri indipendenti

STATO LIMITE	SLV	
a_g	0,234	g
F_0	2,434	
T_c^*	0,284	s
S_s	1,173	
C_c	1,415	
S_T	1,000	
q	1,000	

Parametri dipendenti

S	1,173	
η	1,000	
T_c	0,402	s
T_B	0,134	s
T_D	2,535	s

Espressioni dei parametri dipendenti

$$S = S_s \cdot S_T \quad (\text{NTC-08 Eq. 3.2.5})$$

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

$$T_B = T_c / 3 \quad (\text{NTC-07 Eq. 3.2.8})$$

$$T_c = C_c \cdot T_c^* \quad (\text{NTC-07 Eq. 3.2.7})$$

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

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

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

$$T_B \leq T < T_c \quad S_s(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0$$

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

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

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

Punti dello spettro di risposta

0,000	0,274
$T_B \rightarrow$ 0,134	0,667
$T_c \rightarrow$ 0,402	0,667
0,503	0,532
0,605	0,443
0,706	0,379
0,808	0,331
0,909	0,294
1,011	0,265
1,113	0,241
1,214	0,221
1,316	0,204
1,417	0,189
1,519	0,176
1,621	0,165
1,722	0,156
1,824	0,147
1,925	0,139
2,027	0,132
2,128	0,126
2,230	0,120
2,332	0,115
2,433	0,110
$T_D \rightarrow$ 2,535	0,106
2,605	0,100
2,674	0,095
2,744	0,090
2,814	0,086
2,884	0,082
2,953	0,078
3,023	0,074
3,093	0,071
3,163	0,068
3,233	0,065
3,302	0,062
3,372	0,060
3,442	0,057
3,512	0,055
3,581	0,053
3,651	0,051
3,721	0,049
3,791	0,047
3,860	0,047
3,930	0,047
4,000	0,047

SLV-Verticale

Parametri indipendenti		
STATO LIMITE	SLV	
a_{gv}	0,153	g
S_s	1,000	
S_T	1,000	
q	1,000	
T_B	0,050	s
T_c	0,150	s
T_A	1,000	s

Parametri dipendenti

F_v	1,588	
S	1,000	
η	1,000	

1,407 1,000

Espressioni dei parametri dipendenti

$$S = S_s \cdot S_T \quad (\text{NTC-08 Eq. 3.2.5})$$

$$\eta = 1/q \quad (\text{NTC-08 §. 3.2.3.5})$$

$$F_v = 1,35 \cdot F_0 \cdot \left(\frac{a_g}{g} \right)^{0,5} \quad (\text{NTC-08 Eq. 3.2.11})$$

Espressioni dello spettro di risposta (NTC-08 Eq. 3.2.10)

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

$$T_B \leq T < T_c \quad S_s(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v$$

$$T_c \leq T < T_D \quad S_s(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v \cdot \left(\frac{T_c}{T} \right)$$

$$T_D \leq T \quad S_s(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v \cdot \left(\frac{T_c \cdot T_D}{T^2} \right)$$

Punti dello spettro di risposta

0,000	0,153
$T_B \rightarrow$ 0,050	0,371
$T_c \rightarrow$ 0,150	0,371
0,235	0,237
0,320	0,174
0,405	0,137
0,490	0,114
0,575	0,097
0,660	0,084
0,745	0,075
0,830	0,067
0,915	0,061
$T_D \rightarrow$ 1,000	0,056
1,094	0,047
1,188	0,039
1,281	0,034
1,375	0,029
1,469	0,026
1,563	0,023
1,656	0,020
1,750	0,018
1,844	0,016
1,938	0,015
2,031	0,013
2,125	0,012
2,219	0,011
2,313	0,010
2,406	0,010
2,500	0,009
2,594	0,008
2,688	0,008
2,781	0,007
2,875	0,007
2,969	0,006
3,063	0,006
3,156	0,006
3,250	0,005
3,344	0,005
3,438	0,005
3,531	0,004
3,625	0,004
3,719	0,004
3,813	0,004
3,906	0,004
4,000	0,003

Parametri e punti dello spettro di risposta orizzontale e verticale per lo stato SLD

SLD-Orizzontale		
Parametri indipendenti		
STATO LIMITE	SLD	
a_g	0.097	g
F_0	2.418	
T_c^*	0.266	s
S_g	1.200	
C_c	1.434	
S_T	1.000	
q	1.000	

Parametri dipendenti		
S	1.200	
η	1.000	
T_c	0.381	s
T_B	0.127	s
T_D	1.988	s

Espressioni dei parametri dipendenti

$$S = S_g \cdot S_T \quad (\text{NTC-08 Eq. 3.2.5})$$

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

$$T_B = T_c / 3 \quad (\text{NTC-07 Eq. 3.2.8})$$

$$T_c = C_c \cdot T_c^* \quad (\text{NTC-07 Eq. 3.2.7})$$

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

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

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

$$T_B \leq T < T_c \quad S_s(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0$$

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

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

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

Punti dello spettro di risposta

	0.000	0.116
T_B	0.127	0.281
T_c	0.381	0.281
	0.458	0.234
	0.534	0.201
	0.611	0.176
	0.687	0.156
	0.764	0.140
	0.840	0.128
	0.917	0.117
	0.993	0.108
	1.070	0.100
	1.146	0.093
	1.223	0.088
	1.299	0.082
T_D	1.376	0.078
	1.452	0.074
	1.529	0.070
	1.605	0.067
	1.682	0.064
	1.758	0.061
	1.835	0.058
	1.911	0.056
	1.988	0.054
	2.063	0.049
	2.179	0.045
	2.275	0.041
	2.371	0.038
	2.467	0.035
	2.563	0.032
	2.658	0.030
	2.754	0.028
	2.850	0.028
	2.946	0.025
	3.042	0.023
	3.138	0.022
	3.233	0.020
	3.329	0.019
	3.425	0.018
	3.521	0.017
	3.617	0.016
	3.713	0.015
	3.808	0.015
	3.904	0.014
	4.000	0.013

SLD-Verticale		
Parametri indipendenti		
STATO LIMITE	SLD	
a_{gv}	0.041	g
S_g	1.000	
S_T	1.000	
q	1.000	
T_B	0.050	s
T_c	0.150	s
T_A	1.000	s

Parametri dipendenti		
F_v	1.016	
S	1.000	
η	1.000	

Espressioni dei parametri dipendenti

$$S = S_g \cdot S_T \quad (\text{NTC-08 Eq. 3.2.5})$$

$$\eta = 1/q \quad (\text{NTC-08 §. 3.2.3.5})$$

$$F_v = 1,35 \cdot F_g \cdot \left(\frac{a_g}{g} \right)^{0,5} \quad (\text{NTC-08 Eq. 3.2.11})$$

Espressioni dello spettro di risposta (NTC-08 Eq. 3.2.10)

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

$$T_B \leq T < T_c \quad S_s(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v$$

$$T_c \leq T < T_D \quad S_s(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v \cdot \left(\frac{T_c}{T} \right)$$

$$T_D \leq T \quad S_s(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v \cdot \left(\frac{T_c T_D}{T^2} \right)$$

Punti dello spettro di risposta

	0.000	0.041
T_B	0.050	0.098
T_c	0.150	0.098
	0.235	0.083
	0.320	0.048
	0.405	0.038
	0.490	0.030
	0.575	0.028
	0.660	0.022
	0.745	0.020
	0.830	0.018
T_D	1.000	0.015
	1.094	0.012
	1.188	0.010
	1.281	0.009
	1.375	0.008
	1.469	0.007
	1.563	0.006
	1.656	0.005
	1.750	0.005
	1.844	0.004
	1.938	0.004
	2.031	0.004
	2.125	0.003
	2.219	0.003
	2.313	0.003
	2.406	0.003
	2.500	0.002
	2.594	0.002
	2.688	0.002
	2.781	0.002
	2.875	0.002
	2.969	0.002
	3.063	0.002
	3.156	0.001
	3.250	0.001
	3.344	0.001
	3.438	0.001
	3.531	0.001
	3.625	0.001
	3.719	0.001
	3.813	0.001
	3.906	0.001
	4.000	0.001

Per il calcolo in condizioni sismiche si utilizza il metodo dell'analisi pseudostatica in cui l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico k . Le forze sismiche sono pertanto:

- Forza sismica orizzontale $F_h = k_h W$
- Forza sismica verticale $F_v = k_v W$

I valori dei coefficienti sismici orizzontali k_h e verticale k_v sono posti pari all'accelerazione massima degli spettri di progetto relativi allo stato limite considerato (SLV, SLD).

$a_{max} = S \cdot a_g = (S_S \cdot S_T) \cdot a_g$	Tab. 7.11.I - Coefficienti di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito		$k_h = \beta_s \cdot \frac{a_{max}}{g}$ $k_v = \pm 0,5 \cdot k_h$
	Categoria di sottosuolo		
	A	B, C, D, E	
	β_s	β_s	
$0,2 < a_g (g) \leq 0,4$	0,30	0,28	
$0,1 < a_g (g) \leq 0,2$	0,27	0,24	
$a_g (g) \leq 0,1$	0,20	0,20	
Muri di sostegno che non sono in grado di subire spostamenti: $\beta_s=1.0$			

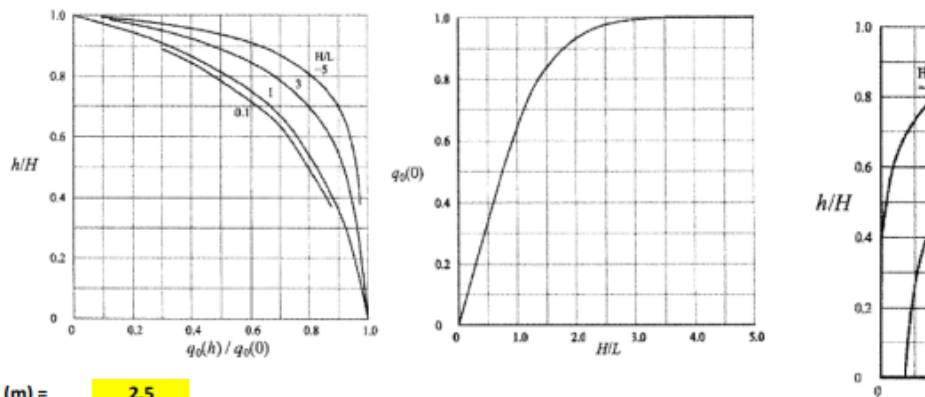
Gli effetti dell'azione sismica sono valutati tenendo conto delle masse associate ai seguenti carichi gravitazionali:

$$G1 + G2 + \psi 2j Qkj$$

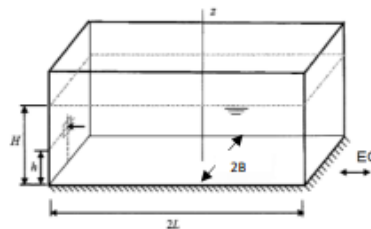
I carichi gravitazionali coinvolti dall'azione sismica sono quelli illustrati nel seguente capitolo.

5.3.1 E: Sovraspinta sismica del acqua ed inerzia sismica strutturale

Per quanto riguarda la spinta sismica del acqua, si applica la teoria di Eurocode-8 applicando il coefficiente di spinta:



H (m) = 2,5
2L (m) = 6,0
L (m) = 3
H/L = 0,833
q0(0)(graphic) = 0,620
2B(m) = 3,1
B (m) = 1,6
mwater(kN) = 38,8
SLV (kh) = 0,274

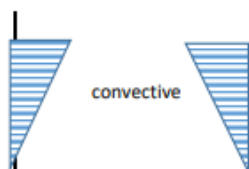
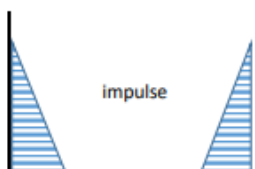


	m	h/H	q0(h)/q0(0) from graphic	q0(h)	Sisma SLVi H (kN/m2)
hi	2,5	1	0,1	0,062	0,7
hi	2	0,8	0,5	0,31	3,3
hi	1,5	0,6	0,75	0,465	4,9
hi	1	0,4	0,88	0,5456	5,8
hi	0,5	0,2	0,96	0,5952	6,3



	m	h/H	qc(0) from graphic
hc	2,5	1,0	0,81
hc	2	0,8	0,63
hc	1,5	0,6	0,5
hc	1	0,4	0,41
hc	0,5	0,2	0,36

Sisma SLVc H (kN/m2)
8,6
6,7
5,3
4,4
3,8



Le forze d'inerzia orizzontali relative allo SLV sono applicate come un carico fh uniformemente distribuito lungo lo sviluppo dell'elemento agente da sinistra verso destra.

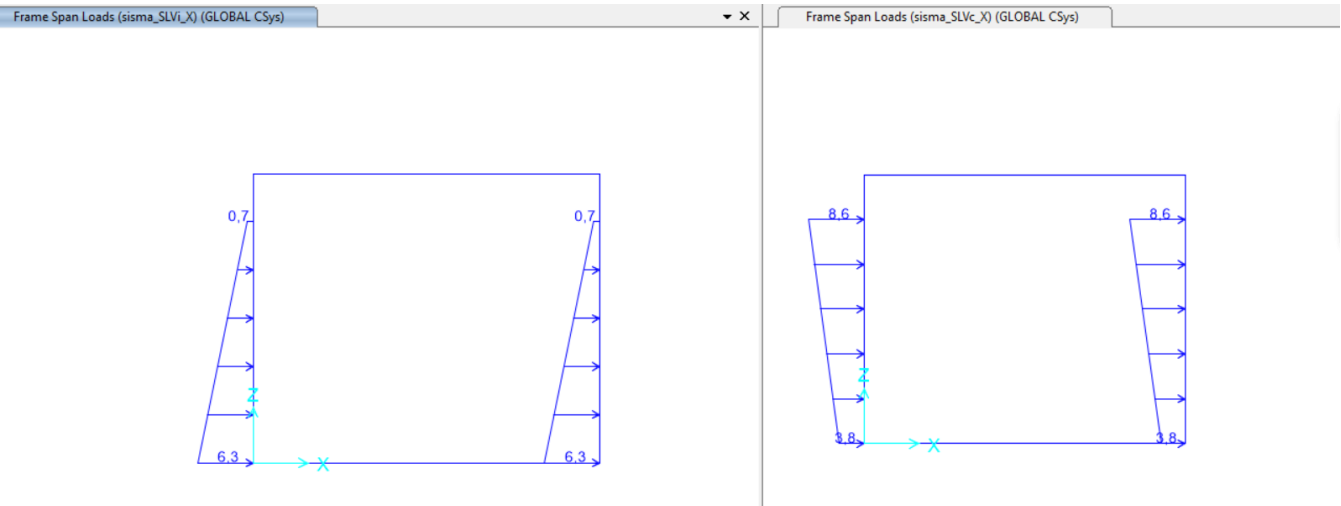


Figura - 21 Sisma SLVi_X e Sisma SLVc_X – Forze inerziali orizzontali

Il sovraccarico dovuto al traffico in condizioni sismiche, si applica al modello agendo sui coefficienti di combinazione:

L'inerzia sismica strutturale deriva invece dal valore di accelerazione agente sulla massa della struttura, pari a:

$$a_g / g = 0.234 [g]$$

5.3.2 E: Sovraspinta sismica del terreno ed inerzia sismica strutturale

Per quanto riguarda la spinta sismica del terreno, si applica la teoria di Wood applicando il coefficiente di spinta:

Piedritti					
Larghezza	3,50	m	Larghezza di Modello	3	m
Spessore	0,45	m			
γ_{conc}	25,00	kN/m ³			
Forze d'inerzia orizzontali (Sisma H) →					
SLD	1,54	kN/m			
SLV	3,60	kN/m			
1.1.1 Forze d'inerzia verticale (Sisma V) ↓					
SLD	0,77	kN/m		$f_h = k_h W$	
SLV	1,81	kN/m		$f_h = k_h W$	

Sisma SLV_H			Sisma SLV_V		
Right Wall	50,52	kN/m	Right Wall	1,81	kN/m
Left Wall	3,60	kN/m	Left Wall	1,81	kN/m
Top Slab	3,04	kN/m	Top Slab	2,26	kN/m

Le forze d'inerzia orizzontali relative allo SLV sono applicate come un carico f_h uniformemente distribuito lungo lo sviluppo dell'elemento agente da sinistra verso destra.

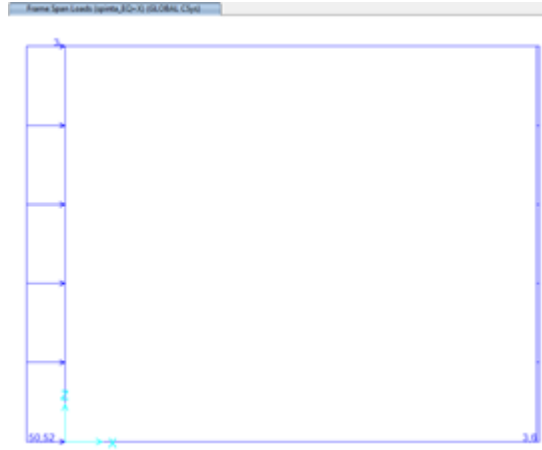


Figura - 22 Sisma EQ_X e Sisma EQ_-X – Forze inerziali orizzontali

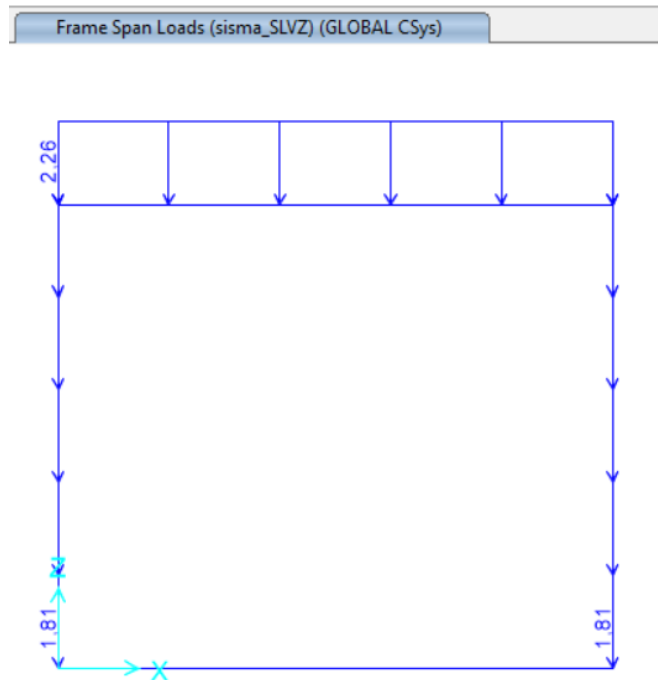


Figura - 23 Sisma SLV_Z – Forze inerziali orizzontali

	LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC BRESCIA EST - VERONA NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO OVEST					
	RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE	COMMESSA IN10	LOTTO 10	CODIFICA D26CL	DOCUMENTO IN 01 00 006	REV. A

5.3.3 Altre azioni minori

In conclusione, è importante sottolineare che altre azioni sollecitanti quali le spinte di serpeggio, azioni longitudinali dovute alla trazione e alla frenatura, forze centrifughe, sghembo del binario, azioni aerodinamiche, sono considerate trascurabili ai fini delle verifiche strutturali dell'opera in questione.

Riguardo le forze orizzontali (con $\alpha=1,1$), la forza di serpeggio, la forza di avviamento/frenatura e la forza centrifuga sono azioni trascurabili per una galleria con solaio di copertura e platea di elevato spessore e compressione (attrito orizzontale con il terreno) con elevato grado di iperstaticità e capacità di redistribuzione.

L'elevata rigidità delle strutture è tale che la verifica dello sghembo del binario è largamente soddisfatta perché la deformata è molto lontana dai valori limite indicati nelle norme di riferimento.

Tali azioni "minori" per l'opera in questione possono essere trascurate non solo per l'entità delle grandezze in gioco delle azioni sollecitanti principali, ma anche per le caratteristiche strutturali dell'opera stessa, caratterizzata non solo da elementi in cemento armato di dimensioni considerevoli, ma anche nel suo complesso da elevati gradi di iperstaticità e rigidità ed interamente interrata.

5.3.4 Azioni Eccezionali Ferroviarie

La normativa NTC2018 indica alcune azioni eccezionali ferroviarie da considerare per i ponti. Come si vedrà, tali azioni non sono mai dimensionanti la struttura perché risultano minori rispetto alle azioni di progetto allo SLU e SLV:

- 1. Rottura della catenaria:** l'azione di ± 20 kN da applicare alla "quota del filo" non è considerata significativa perché agisce in direzione longitudinale della galleria: il solaio (a cui è appesa la "Trazione Elettrica") può essere considerato infinitamente rigido in direzione longitudinale.
- 2. Deragliamento al di sopra del ponte:** alla possibilità alternativa che un locomotore o un carro pesante deragli, conseguono per la struttura in esame sollecitazioni che sono sempre minori rispetto alle sollecitazioni di progetto allo SLU considerata l'elevata iperstaticità e capacità di redistribuzione della struttura in esame.
- 3. Urti da traffico veicolare:** la forza dovuta alla collisione del treno contro le pareti della GA, in direzione perpendicolare all'asse ferroviario, è trascurabile perché tale azione di 1500 kN è molto minore della spinta del terreno (agente in direzione contraria); anche la forza longitudinale di 4000 kN è trascurabile perché la GA non ha sporgenze rispetto alle pareti controterra e la parete lungo lo sviluppo della galleria è infinitamente rigida.

5.4 Combinazioni di carico e involuppi

Si fa riferimento alla Sezione delle NTC2018 relativa ai ponti ferroviari, in accordo al campo di applicazione definito nella Sezione 5.2 della suddetta norma tecnica. Ossia la struttura scatolare di galleria può essere assimilata ad un ponte ferroviario, con riferimento ai carichi circolanti sulla soletta di copertura. Inoltre, andrà considerata l'eventuale contemporaneità di più treni, secondo quanto previsto nella Tab 5.2.III considerando, in genere, sia il traffico normale che il traffico pesante.

Si rimanda alle relative tabelle delle NTC2018 per i coefficienti di combinazione da utilizzare per le verifiche SLU e SLE.

La risoluzione del modello di calcolo viene eseguita mediante un'analisi statica non lineare per simulare l'interazione terreno-struttura (non linearità di contatto); quindi le combinazioni di carico devono essere definite singolarmente. Nel seguito si riportano le combinazioni di carico.

TABLE: Load Pattern Definitions			
LoadPat	DesignType	SelfWtMult	AutoLoad
G1	Dead	1	
G2	Dead	0	
G3_terreno_+x	Other	0	
G3_terreno_-x	Other	0	
G3_terreno_+y	Other	0	
G3_terreno_-y	Other	0	
G3_acqua_+x	Other	0	
G3_acqua_-x	Other	0	
G3_acqua_+y	Other	0	
G3_acqua_-y	Other	0	
G3_acqua_z	Other	0	
G4_ritiro	Temperature	0	
Q_term+	Temperature	0	
Q_term-	Temperature	0	
Q_farf+	Temperature	0	
Q_farf-	Temperature	0	
spinta_EQ+X	Quake	0	None
spinta_EQ+Y	Quake	0	None
spinta_EQ-X	Quake	0	None
spinta_EQ-Y	Quake	0	None
sisma_SLVX	Quake	0	None
sisma_SLVY	Quake	0	None
sisma_SLVZ	Quake	0	None
Q_Sp_Acc_Lat_X+	Other	0	
Q_Sp_Acc_Lat_X-	Other	0	
Q_Sp_Acc_Lat_Y+	Other	0	
Q_Sp_Acc_Lat_Y-	Other	0	
Q_vento+p_+X	Wind	0	Italian NTC 2018
Q_vento+p_-X	Wind	0	Italian NTC 2018
Q_vento+p_+Y	Wind	0	Italian NTC 2018
Q_vento+p_-Y	Wind	0	Italian NTC 2018
sisma_SLVi_X	Quake	0	None
sisma_SLVi_Y	Quake	0	None
sisma_SLVi_-X	Quake	0	None
sisma_SLVi_-Y	Quake	0	None
sisma_SLVc_X	Quake	0	None
sisma_SLVc_Y	Quake	0	None
sisma_SLVc_-X	Quake	0	None
sisma_SLVc_-Y	Quake	0	None

6 VERIFICA AL MARTELLAMENTO

Tutte le strutture che costituiscono la galleria artificiale sono posizionate in continuità tra le parti. Il giunto strutturale presente tra i singoli tratti è un giunto necessario per consentire il ritiro della struttura ma non permette spostamenti relativi tra le due strutture contigue. Di fatto tale giunto garantisce per i due tratti un comportamento indipendente solo trasversalmente. Dal punto di vista longitudinale, infatti, vista l'enorme rigidità strutturale in tale direzione, gli spostamenti relativi possono essere trascurati.

Per tali ragioni le verifiche al martellamento possono ritenersi soddisfatte.

7 VERIFICHE SLD E SLO

Con riferimento alle verifiche allo Stato Limite di Danno ed allo Stato Limite di Operatività (SLD e SLO) si mette in evidenza che sono verifiche di deformabilità relativa (verifiche sugli spostamenti relativi di interpiano). Nel caso in esame, le strutture sono interamente interrate e in caso di sisma subiscono un moto traslazionale di tipo rigido, con spostamenti di interpiano quindi trascurabili. Pertanto, le verifiche SLD e SLO non sono significative e non vengono riportate e si ritengono implicitamente verificate.

8 COMBINAZIONI DI CARICO

Si fa riferimento alla Sezione delle NTC2018 relativa ai ponti ferroviari, in accordo al campo di applicazione definito nella Sezione 5.2 della suddetta norma tecnica. Ossia la struttura scatolare di galleria può essere assimilata ad un ponte ferroviario, con riferimento ai carichi circolanti sulla soletta di copertura. Inoltre, andrà considerata l'eventuale contemporaneità di più treni, secondo quanto previsto nella Tab 5.2.III considerando, in genere, sia il traffico normale che il traffico pesante.

Si rimanda alle relative tabelle delle NTC2018 per i coefficienti di combinazione da utilizzare per le verifiche SLU e SLE.

La risoluzione del modello di calcolo viene eseguita mediante un'analisi statica non lineare per simulare l'interazione terreno-struttura (non linearità di contatto); quindi le combinazioni di carico devono essere definite singolarmente. Nel seguito si riportano le combinazioni di carico.

Le condizioni elementari di carico, riportate nella tabella sottostante, sono state combinate in modo da determinare gli effetti più gravosi per la struttura.

TABLE: Combination Definitions				
ComboName	ComboType	CaseType	CaseName	ScaleFactor
Text	Text	Text	Text	Unitless
SLEC_1	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	1
			Q_vento+p_-Y	1
			Q_vento+p_+X	1
			Q_vento+p_+Y	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	1
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	1
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	39 di 69

			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
SLEC_2	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	1
			Q_vento+p_-Y	1
			Q_vento+p_+X	1
			Q_vento+p_+Y	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	1
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	1
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
sisma_SLVZ	0			
spinta_EQ-X	0			
spinta_EQ-Y	0			
spinta_EQ+X	0			
spinta_EQ+Y	0			
SLEC_3	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
G3_terreno_+y	1			

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	40 di 69

			G4_ritiro	1
			Q_farf-	1
			Q_farf+	0
			Q_term-	1
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	1
			Q_vento+p_-Y	1
			Q_vento+p_+X	1
			Q_vento+p_+Y	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	1
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	1
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	1
			Q_farf+	0
			Q_term-	1
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	1
			Q_vento+p_-Y	1
			Q_vento+p_+X	1
			Q_vento+p_+Y	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	1
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	1
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	41 di 69

			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
SLEC_5	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	1
			Q_farf+	0
			Q_term-	1
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	1
			Q_vento+p_-Y	1
			Q_vento+p_+X	1
			Q_vento+p_+Y	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			SLEC_6	Linear Add
G2	1			
G3_acqua_-x	1			
G3_acqua_-y	1			
G3_acqua_+x	1			
G3_acqua_+y	1			
G3_acqua_z	1			
G3_terreno_-x	1			
G3_terreno_-y	1			
G3_terreno_+x	1			
G3_terreno_+y	1			
G4_ritiro	1			

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	42 di 69

			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	1
			Q_vento+p_-Y	1
			Q_vento+p_+X	1
			Q_vento+p_+Y	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	1
			Q_vento+p_-Y	1
			Q_vento+p_+X	1
			Q_vento+p_+Y	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	43 di 69

			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
SLEC_8	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	1
			Q_vento+p_-Y	1
			Q_vento+p_+X	1
			Q_vento+p_+Y	1
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	1
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	1
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
spinta_EQ-Y	0			
spinta_EQ+X	0			
spinta_EQ+Y	0			
SLEF_1	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
Q_farf-	0			

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	44 di 69

			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	0.8
			Q_vento+p_-X	0.8
			Q_vento+p_-Y	0.8
			Q_vento+p_+X	0.8
			Q_vento+p_+Y	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0.8
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	0.8
			Q_term-	0
			Q_term+	0.8
			Q_vento+p_-X	0.8
			Q_vento+p_-Y	0.8
			Q_vento+p_+X	0.8
			Q_vento+p_+Y	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0.8
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	45 di 69

			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
SLEF_3	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0.8
			Q_farf+	0
			Q_term-	0.8
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	0.8
			Q_vento+p_-Y	0.8
			Q_vento+p_+X	0.8
			Q_vento+p_+Y	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0.8
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
sisma_SLVZ	0			
spinta_EQ-X	0			
spinta_EQ-Y	0			
spinta_EQ+X	0			
spinta_EQ+Y	0			
SLEF_4	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0.8
Q_farf+	0			

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	46 di 69

			Q_term-	0.8
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	0.8
			Q_vento+p_-Y	0.8
			Q_vento+p_+X	0.8
			Q_vento+p_+Y	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0.8
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0.8
			Q_farf+	0
			Q_term-	0.8
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	0.8
			Q_vento+p_-Y	0.8
			Q_vento+p_+X	0.8
			Q_vento+p_+Y	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	47 di 69

			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
SLEF_6	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	0.8
			Q_term-	0
			Q_term+	0.8
			Q_vento+p_-X	0.8
			Q_vento+p_-Y	0.8
			Q_vento+p_+X	0.8
			Q_vento+p_+Y	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
sisma_SLVY	0			
sisma_SLVZ	0			
spinta_EQ-X	0			
spinta_EQ-Y	0			
spinta_EQ+X	0			
spinta_EQ+Y	0			
SLEF_7	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
Q_farf+	0.8			
Q_term-	0			

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	48 di 69

			Q_term+	0.8
			Q_vento+p_-X	0.8
			Q_vento+p_-Y	0.8
			Q_vento+p_+X	0.8
			Q_vento+p_+Y	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	0.8
			Q_term-	0
			Q_term+	0.8
			Q_vento+p_-X	0.8
			Q_vento+p_-Y	0.8
			Q_vento+p_+X	0.8
			Q_vento+p_+Y	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0.8
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0.8
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	49 di 69

			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
SLEQP_1	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	0.5
			Q_term-	0
			Q_term+	0.5
			Q_vento+p_-X	0
			Q_vento+p_-Y	0
			Q_vento+p_+X	0
			Q_vento+p_+Y	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
sisma_SLVY	0			
sisma_SLVZ	0			
spinta_EQ-X	0			
spinta_EQ-Y	0			
spinta_EQ+X	0			
spinta_EQ+Y	0			
SLEQP_2	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	0.5
Q_term-	0			
Q_term+	0.5			

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	50 di 69

			Q_vento+p_-X	0
			Q_vento+p_-Y	0
			Q_vento+p_+X	0
			Q_vento+p_+Y	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1.35
			G2	1.35
			G3_acqua_-x	1.35
			G3_acqua_-y	1.35
			G3_acqua_+x	1.35
			G3_acqua_+y	1.35
			G3_acqua_z	1.35
			G3_terreno_-x	1.35
			G3_terreno_-y	1.35
			G3_terreno_+x	1.35
			G3_terreno_+y	1.35
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	1.5
			Q_vento+p_-Y	1.5
			Q_vento+p_+X	1.5
			Q_vento+p_+Y	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	1.5
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
SLU_1	Linear Add	Linear Static		

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	51 di 69

			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1.35
			G2	1.35
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1.35
			G3_terreno_-y	1.35
			G3_terreno_+x	1.35
			G3_terreno_+y	1.35
			G4_ritiro	1.35
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	1.5
			Q_vento+p_-Y	1.5
			Q_vento+p_+X	1.5
			Q_vento+p_+Y	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	1.5
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1.35
			G2	1.35
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1.35
			G3_terreno_-y	1.35
			G3_terreno_+x	1.35
			G3_terreno_+y	1.35
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	1
			Q_farf+	0
			Q_term-	1
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	1.5

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	52 di 69

			Q_vento+p_-Y	1.5
			Q_vento+p_+X	1.5
			Q_vento+p_+Y	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	1.5
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1.35
			G2	1.35
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1.35
			G3_terreno_-y	1.35
			G3_terreno_+x	1.35
			G3_terreno_+y	1.35
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	1
			Q_farf+	0
			Q_term-	1
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	1.5
			Q_vento+p_-Y	1.5
			Q_vento+p_+X	1.5
			Q_vento+p_+Y	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	1.5
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	53 di 69

			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1.35
			G2	1.35
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1.35
			G3_terreno_-y	1.35
			G3_terreno_+x	1.35
			G3_terreno_+y	1.35
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	1
			Q_farf+	0
			Q_term-	1
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	1.5
			Q_vento+p_-Y	1.5
			Q_vento+p_+X	1.5
			Q_vento+p_+Y	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1.35
			G2	1.35
			G3_acqua_-x	1.35
			G3_acqua_-y	1.35
			G3_acqua_+x	1.35
			G3_acqua_+y	1.35
			G3_acqua_z	1.35
			G3_terreno_-x	1.35
			G3_terreno_-y	1.35
			G3_terreno_+x	1.35
			G3_terreno_+y	1.35
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	1.5
			Q_vento+p_-Y	1.5

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	54 di 69

			Q_vento+p_+X	1.5
			Q_vento+p_+Y	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1.35
			G2	1.35
			G3_acqua_-x	1.35
			G3_acqua_-y	1.35
			G3_acqua_+x	1.35
			G3_acqua_+y	1.35
			G3_acqua_z	1.35
			G3_terreno_-x	1.35
			G3_terreno_-y	1.35
			G3_terreno_+x	1.35
			G3_terreno_+y	1.35
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1.5
			Q_term-	0
			Q_term+	1.5
			Q_vento+p_-X	1.5
			Q_vento+p_-Y	1.5
			Q_vento+p_+X	1.5
			Q_vento+p_+Y	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	0

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	55 di 69

SLU_8	Linear Add	Linear Static	spinta_EQ+Y	0
			G1	1.35
			G2	1.35
			G3_acqua_-x	1.35
			G3_acqua_-y	1.35
			G3_acqua_+x	1.35
			G3_acqua_+y	1.35
			G3_acqua_z	1.35
			G3_terreno_-x	1.35
			G3_terreno_-y	1.35
			G3_terreno_+x	1.35
			G3_terreno_+y	1.35
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	1.5
			Q_vento+p_-Y	1.5
			Q_vento+p_+X	1.5
			Q_vento+p_+Y	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	1.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	1.5
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
sisma_SLVX	0			
sisma_SLVY	0			
sisma_SLVZ	0			
spinta_EQ-X	0			
spinta_EQ-Y	0			
spinta_EQ+X	0			
spinta_EQ+Y	0			
SLV_1	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	0.5
Q_vento+p_-Y	0.5			
Q_vento+p_+X	0.5			

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	56 di 69

			Q_vento+p_+Y	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0.5
			sisma_SLVc_-X	1
			sisma_SLVc_-Y	0.3
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	1
			sisma_SLVi_-Y	0.3
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	-1
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0.3
			spinta_EQ-X	1
			spinta_EQ-Y	0.3
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	0.5
			Q_vento+p_-Y	0.5
			Q_vento+p_+X	0.5
			Q_vento+p_+Y	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0.5
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	1
			sisma_SLVc_Y	0.3
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	1
			sisma_SLVi_Y	0.3
			sisma_SLVX	1
			sisma_SLVY	0.3
			sisma_SLVZ	0.3
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	1
			spinta_EQ+Y	0.3

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	57 di 69

SLV_3	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	1
			Q_farf+	0
			Q_term-	1
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	0.5
			Q_vento+p_-Y	0.5
			Q_vento+p_+X	0.5
			Q_vento+p_+Y	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0.5
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	1
			sisma_SLVc_Y	0.3
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	1
			sisma_SLVi_Y	0.3
			sisma_SLVX	1
sisma_SLVY	0.3			
sisma_SLVZ	0.3			
spinta_EQ-X	0			
spinta_EQ-Y	0			
spinta_EQ+X	1			
spinta_EQ+Y	0.3			
SLV_4	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	1
			Q_farf+	0
			Q_term-	1
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	0.5
			Q_vento+p_-Y	0.5
			Q_vento+p_+X	0.5
			Q_vento+p_+Y	0.5

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	58 di 69

			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0.5
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	1
			sisma_SLVc_Y	0.3
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	1
			sisma_SLVi_Y	0.3
			sisma_SLVX	1
			sisma_SLVY	0.3
			sisma_SLVZ	0.3
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	1
			spinta_EQ+Y	0.3
			G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	0
			G3_acqua_-y	0
			G3_acqua_+x	0
			G3_acqua_+y	0
			G3_acqua_z	0
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	1
			Q_farf+	0
			Q_term-	1
			Q_term+	0
			Q_vento+p_-X	0.5
			Q_vento+p_-Y	0.5
			Q_vento+p_+X	0.5
			Q_vento+p_+Y	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	1
			sisma_SLVc_-Y	0.3
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	1
			sisma_SLVi_-Y	0.3
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	1
			sisma_SLVY	0.3
			sisma_SLVZ	0.3
			spinta_EQ-X	1
			spinta_EQ-Y	0.3
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
SLV_5	Linear Add	Linear Static		
SLV_6	Linear Add	Linear Static	G1	1

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	59 di 69

			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	0.5
			Q_vento+p_-Y	0.5
			Q_vento+p_+X	0.5
			Q_vento+p_+Y	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0.3
			sisma_SLVc_-Y	1
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0.3
			sisma_SLVi_-Y	1
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0
			sisma_SLVY	0
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0.3
			spinta_EQ-Y	1
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
SLV_7	Linear Add	Linear Static	G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	0.5
			Q_vento+p_-Y	0.5
			Q_vento+p_+X	0.5
			Q_vento+p_+Y	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0.5

RELAZIONE DI CALCOLO DISPENSATORE

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN10	10	D26CL	IN 01 00 006	A	60 di 69

			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0
			sisma_SLVc_-X	0.3
			sisma_SLVc_-Y	1
			sisma_SLVc_X	0
			sisma_SLVc_Y	0
			sisma_SLVi_-X	0.3
			sisma_SLVi_-Y	1
			sisma_SLVi_X	0
			sisma_SLVi_Y	0
			sisma_SLVX	0.3
			sisma_SLVY	1
			sisma_SLVZ	0.3
			spinta_EQ-X	0.3
			spinta_EQ-Y	1
			spinta_EQ+X	0
			spinta_EQ+Y	0
			G1	1
			G2	1
			G3_acqua_-x	1
			G3_acqua_-y	1
			G3_acqua_+x	1
			G3_acqua_+y	1
			G3_acqua_z	1
			G3_terreno_-x	1
			G3_terreno_-y	1
			G3_terreno_+x	1
			G3_terreno_+y	1
			G4_ritiro	1
			Q_farf-	0
			Q_farf+	1
			Q_term-	0
			Q_term+	1
			Q_vento+p_-X	0.5
			Q_vento+p_-Y	0.5
			Q_vento+p_+X	0.5
			Q_vento+p_+Y	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_X-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_X+	0.5
			Q_Sp_Acc_Lat_Y-	0
			Q_Sp_Acc_Lat_Y+	0.5
			sisma_SLVc_-X	0
			sisma_SLVc_-Y	0
			sisma_SLVc_X	1
			sisma_SLVc_Y	0.3
			sisma_SLVi_-X	0
			sisma_SLVi_-Y	0
			sisma_SLVi_X	1
			sisma_SLVi_Y	0.3
			sisma_SLVX	1
			sisma_SLVY	0.3
			sisma_SLVZ	0
			spinta_EQ-X	0
			spinta_EQ-Y	0
			spinta_EQ+X	1
			spinta_EQ+Y	0.3

Figura - 1 Combinazioni

9 RISULTATI DELLE ANALISI

Si riportano gli involuppi dei diagrammi di sollecitazione dell'opera, si ricorda che le sollecitazioni in direzione x riguardano le armature longitudinali e le armature orizzontali del muro di contenimento, mentre le sollecitazioni in direzione y indicano le armature trasversali e l'armatura verticale del muro di contenimento. Il segno dei momenti sollecitanti va letto con riferimento all'orientamento degli assi locali.

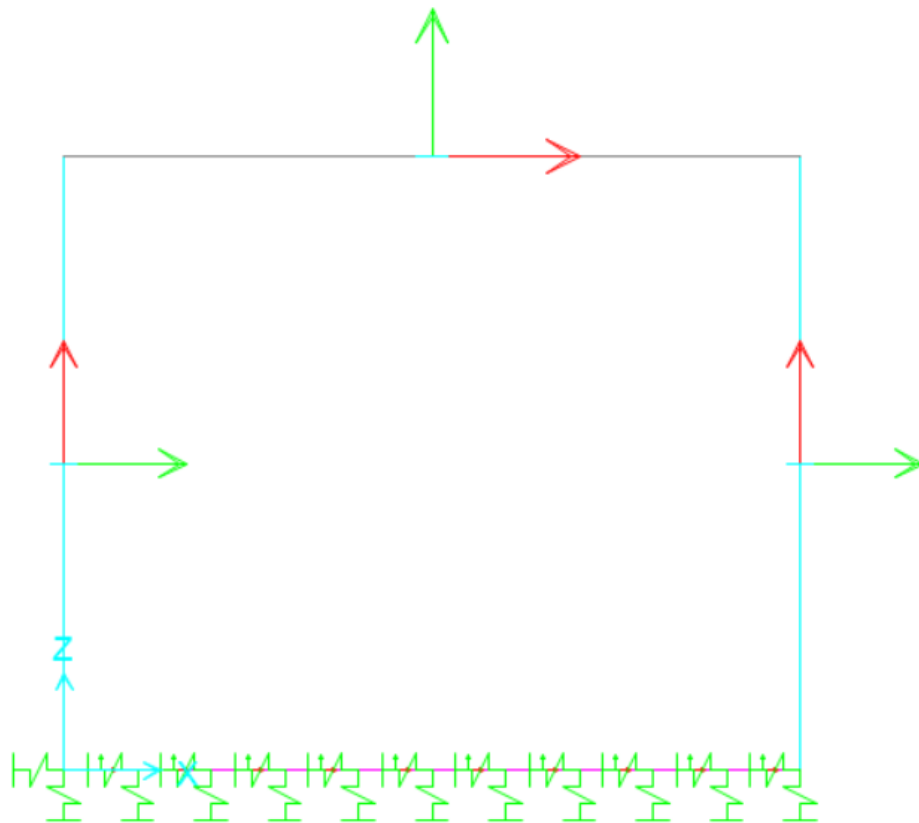


Figura - 24 Local Axes for Reinforcement Verification

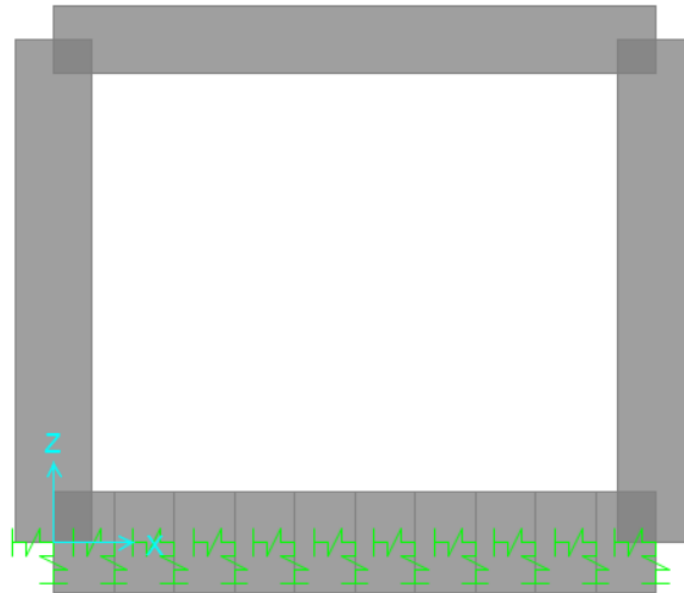


Figura - 25 Modello FEM con spessore degli elementi

Axial Force Diagram (INV_SLE - Max/Min)

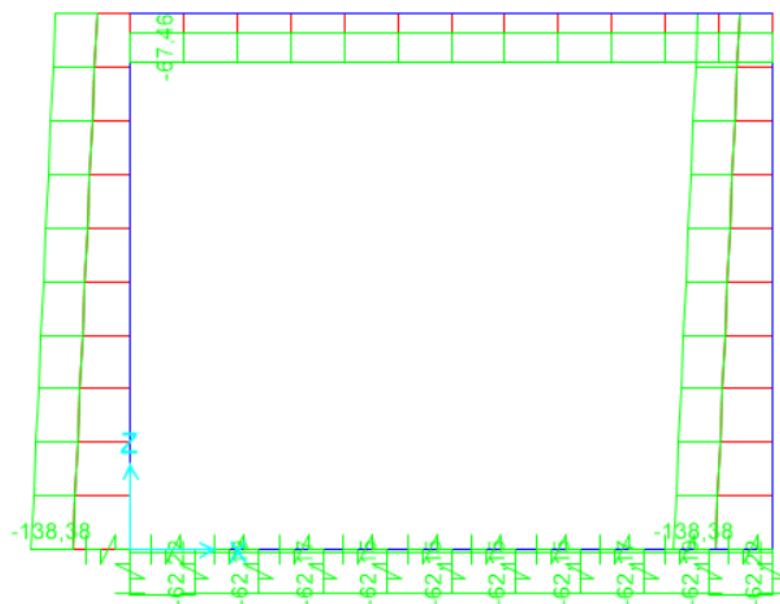


Figura - 26 SLE - AXIAL max./min.

Moment 3-3 Diagram (INV_SLE - Max/Min)

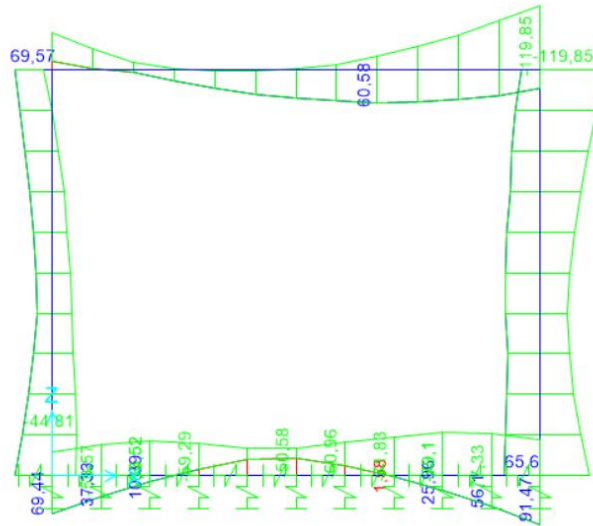


Figura - 27 SLE - M3 max./min.

Shear Force 2-2 Diagram (INV_SLE - Max/Min)

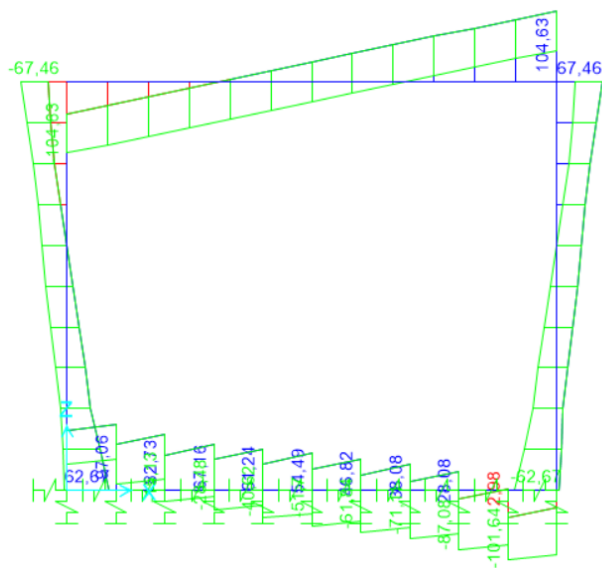


Figura - 28 SLE - V2 max./min.

Axial Force Diagram (INV_SLU - Max/Min)

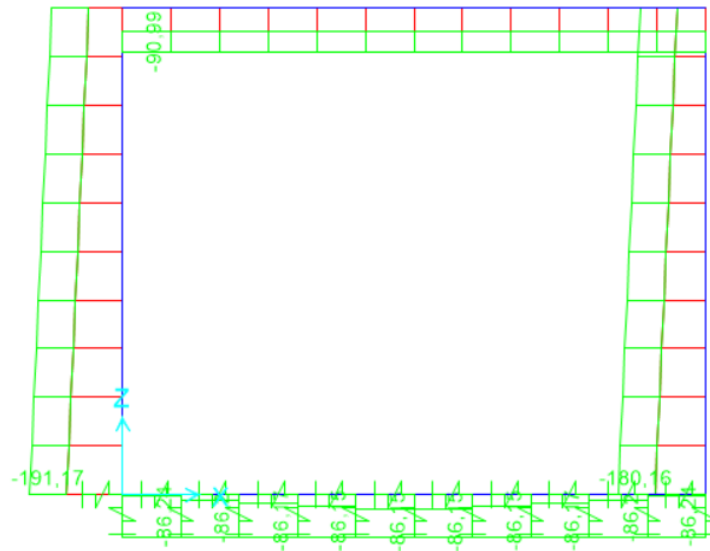


Figura - 29 SLU – AXIAL max./min.

Moment 3-3 Diagram (INV_SLU - Max/Min)

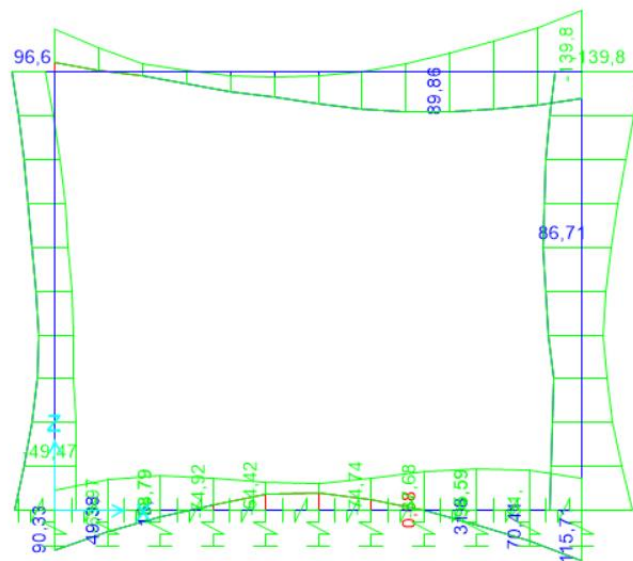


Figura - 30 SLU – M3 max./min.

Shear Force 2-2 Diagram (INV_SLU - Max/Min)

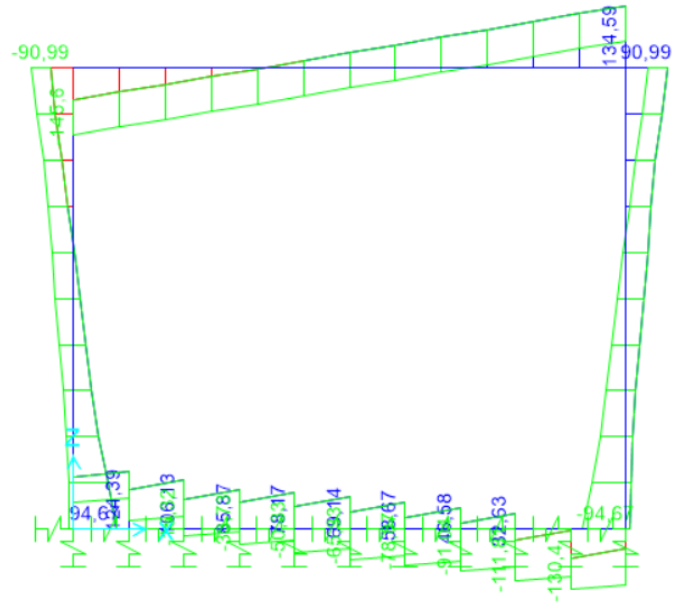


Figura - 31 SLU – V2 max./min.

Axial Force Diagram (INV_SLV - Max/Min)

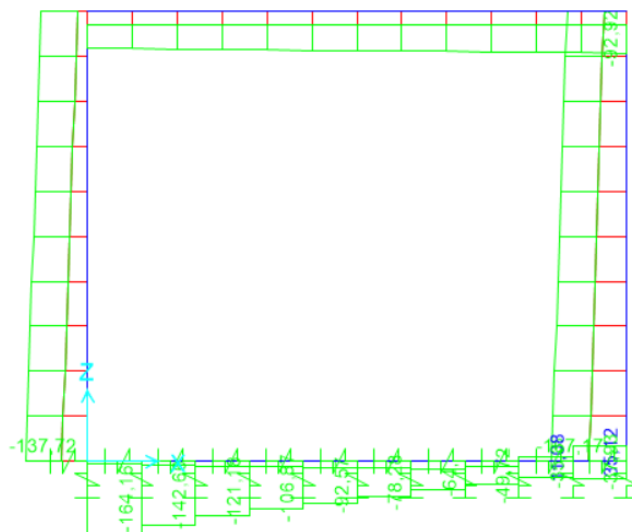


Figura - 32 SLV – AXIAL max./min.

Moment 3-3 Diagram (INV_SLV - Max/Min)

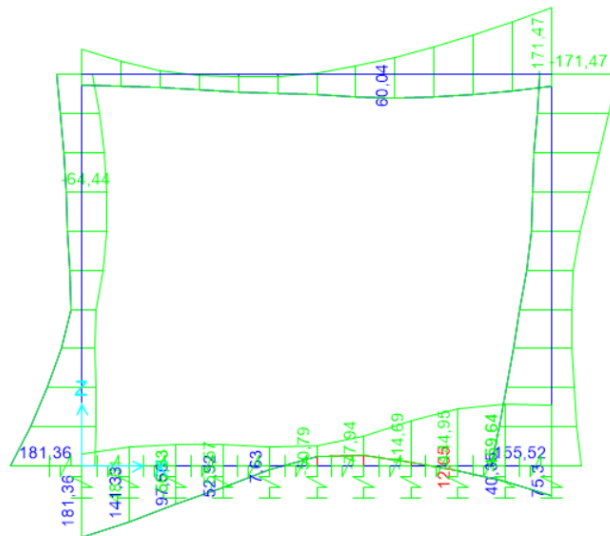


Figura - 33 SLV – M3 max./min.

Shear Force 2-2 Diagram (INV_SLV - Max/Min)

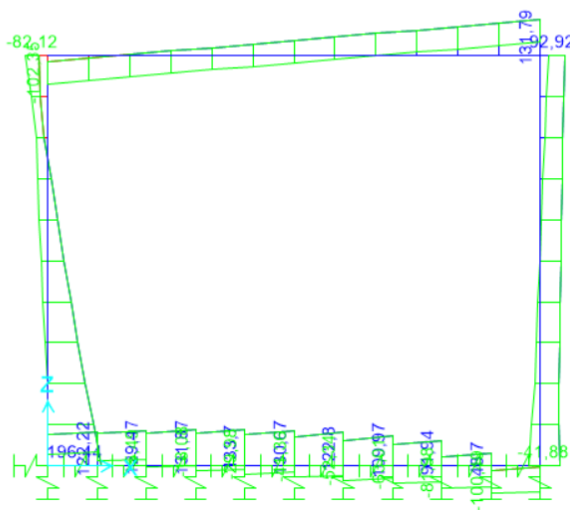


Figura - 34 SLV – V2 max./min.

FONDAZIONE

INPUT

SOLLECITAZIONI DI VERIFICA

Combinazione	N _{Sd} [kN]	M _{Sd} [kNm]	V _{Sd} [kN]
SLE Quasi Permanente	-30,0	53,0	84
SLE Frequente	-3,0	76,0	96
SLE Rara	-4,0	92,0	102
SLU	-4,0	116,0	130,0
SLV	35,0	181,0	134,0

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA SEZIONE IN C.A.

Geometria della sezione

Base (ortogonale al Taglio)	B [cm]	100
Altezza (parallela al Taglio)	H [cm]	60
Altezza utile della sezione	d [cm]	53
Area di calcestruzzo	A _c [cm ²]	6000

Armatura longitudinale tesa

	1° STRATO	2° STRATO	3° STRATO	
Numero Barre	n	6,67	0,00	0
Diametro	φ [mm]	20	0	0
Posizione dal lembo esterno	c [cm]	6,6	13,0	0,0
Area strato	A _s [cm ²]	20,95	0,00	0,00
Rapporto di armatura	ρ [%]	0,392%		

Armatura longitudinale compressa

	1° STRATO	2° STRATO	3° STRATO	
Numero Barre	n	6,7	0	0
Diametro	φ [mm]	20	0	0
Posizione dal lembo esterno	c' [cm]	6,6	13,0	0,0
Area strato	A _s ' [cm ²]	20,95	0,00	0,00
Rapporto di armatura	ρ' [%]	0,392%		

Armatura trasversale

	1° TIPO	2° TIPO	3° TIPO	
Diametro	φ [mm]	0	0	0
Numero bracci	n _{bi}	0	0	0
Passo	s _w [cm]	0	0	0
Inclinazione	α [deg]	90	90	90
Area armatura a metro	A _{sv} /s _w [cm ² /n]	0,00	0,00	0,00

CARATTERISTICHE REOLOGICHE DEI MATERIALI

Concrete

Resistenza cubica a compressione	RCK	37
Resistenza cilindrica caratteristica a compressione	f _{ck} [Mpa]	30,00
Resistenza cilindrica media a compressione	f _{cm} [Mpa]	38,00
Resistenza media a trazione per flessione	f _{ctm} [Mpa]	2,90
Resistenza caratteristica a trazione per flessione	f _{ctk} [Mpa]	2,03
Resistenza di progetto a compressione	f _{cd} [Mpa]	17,00
Resistenza di progetto delle bielle compresse	f _{cd'} [Mpa]	8,98

Acciaio

Resistenza di progetto a snervamento	f _{yd} [Mpa]	382,61
--------------------------------------	-----------------------	--------

OUTPUT

VERIFICHE IN ESERCIZIO

Verifica Tensionale

	σ _c [Mpa]	σ _r [Mpa]	σ _s [Mpa]	σ limit
Calcestruzzo SLE Quasi Permanente	1,28	13,500		
Calcestruzzo SLE Rara	2,18	18,000		
Acciaio SLE Rara	89,94	352,000		

Verifica di fessurazione

	w _d [mm]	w limit
Combinazione SLE Quasi permanente	0,000	0,200
Combinazione SLE Frequente	0,000	0,300

VERIFICA DI RESISTENZA A TAGLIO

Sollecitazioni di progetto

Taglio sollecitante = max Taglio(SLU,SLV)	V _{Sd} [kN]	134,0
Sforzo Normale concomitante al massimo taglio	N _{Sd} [kN]	0,0

Verifica di resistenza in assenza di armatura specifica

Resistenza di progetto senza armatura specifica	V _{Rd1} [kN]	662,96
Coefficiente di sicurezza	V _{Rd1} /V _{Sd}	4,95

Verifica di resistenza dell'armatura specifica

CoTan(θ) di progetto	cot(θ)	2,5
Resistenza a taglio delle bielle compresse in cls	V _{Rd2} (θ) [kN]	-
Resistenza a taglio dell'armatura	V _{Rd3} (θ) [kN]	-
Resistenza a taglio di progetto	V _{Rd} [kN]	-
Coefficiente di sicurezza	V _{Rd} /V _{Sd}	-

VERIFICA DI RESISTENZA A PRESSO-FLESSIONE

Sollecitazioni di progetto

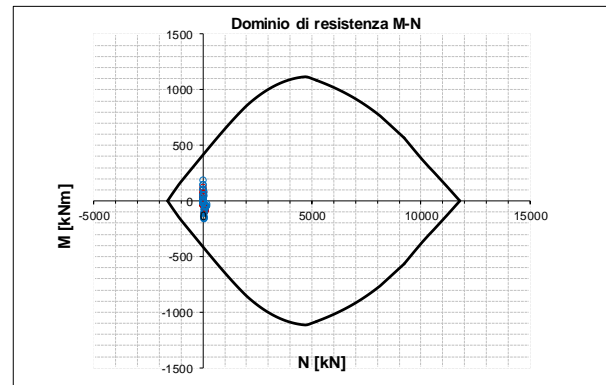
	SLU	SLV	
Momento sollecitante	M _{Sd} [kNm]	116,0	181,0
Sforzo Normale concomitante	N _{Sd} [kN]	-4,0	35,0

Verifica di resistenza in termini di momento

	SLU	SLV	
Momento resistente	M _{Rd} [kNm]	410,7	401,3
Coefficiente di sicurezza	M _{Rd} /M _{Sd}	3,54	2,22

Verifica di resistenza in termini di sforzo normale

	SLU	SLV	
Sforzo normale resistente	N _{Rd} [kN]	-	951,6
Coefficiente di sicurezza	N _{Rd} /N _{Sd}	-	27,19



PIEDRITTI

INPUT

SOLLECITAZIONI DI VERIFICA

Combinazione	N _{Sd} [kN]	M _{Sd} [kNm]	V _{Sd} [kN]
SLE Quasi Permanente	-90,0	40,0	30
SLE Frequente	-69,0	56,0	53
SLE Rara	-63,0	65,0	58
SLU	-77,0	87,0	78,0
SLV	-50,0	89,0	167,0

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA SEZIONE IN C.A.

Geometria della sezione

Base (ortogonale al Taglio)	B [cm]	100
Altezza (parallela al Taglio)	H [cm]	45
Altezza utile della sezione	d [cm]	38
Area di calcestruzzo	A _c [cm ²]	4500

Armatura longitudinale tesa

	1° STRATO	2° STRATO	3° STRATO	
Numero Barre	n	6,67	0,00	0
Diametro	φ [mm]	20	0	0
Posizione dal lembo esterno	c [cm]	6,6	13,0	0,0
Area strato	As [cm ²]	20,95	0,00	0,00
Rapporto di armatura	ρ [%]	0,546%		

Armatura longitudinale compressa

	1° STRATO	2° STRATO	3° STRATO	
Numero Barre	n	6,7	0	0
Diametro	φ [mm]	20	0	0
Posizione dal lembo esterno	c' [cm]	6,6	13,0	0,0
Area strato	As' [cm ²]	20,95	0,00	0,00
Rapporto di armatura	ρ' [%]	0,546%		

Armatura trasversale

	1° TIPO	2° TIPO	3° TIPO	
Diametro	φ [mm]	0	0	0
Numero bracci	n _{bi}	0	0	0
Passo	s _w [cm]	0	0	0
Inclinazione	α [deg]	90	90	90
Area armatura a metro	A _{sw} /s _w [cm ² /n]	0,00	0,00	0,00

CARATTERISTICHE REOLOGICHE DEI MATERIALI

Concrete

Resistenza cubica a compressione	RCK	37
Resistenza cilindrica caratteristica a compressione	f _{ck} [Mpa]	30,00
Resistenza cilindrica media a compressione	f _{cm} [Mpa]	38,00
Resistenza media a trazione per flessione	f _{ctm} [Mpa]	2,90
Resistenza caratteristica a trazione per flessione	f _{ctk} [Mpa]	2,03
Resistenza di progetto a compressione	f _{cd} [Mpa]	17,00
Resistenza di progetto delle bielle compresse	f _{cd'} [Mpa]	8,98

Acciaio

Resistenza di progetto a snervamento	f _{yd} [Mpa]	382,61
--------------------------------------	-----------------------	--------

OUTPUT

VERIFICHE IN ESERCIZIO

Verifica Tensionale	σ _c [Mpa]	σ _s [Mpa]	σ limit
Calcestruzzo SLE Quasi Permanente	1,69		13,500
Calcestruzzo SLE Rara	2,71		18,000
Acciaio SLE Rara		76,66	352,000

Verifica di fessurazione	w _d [mm]	w limit
Combinazione SLE Quasi permanente	0,000	0,200
Combinazione SLE Frequente	0,000	0,300

VERIFICA DI RESISTENZA A TAGLIO

Sollecitazioni di progetto

Taglio sollecitante = max Taglio(SLU,SLV)	V _{Sd} [kN]	167,0
Sforzo Normale concomitante al massimo taglio	N _{Sd} [kN]	-50,0

Verifica di resistenza in assenza di armatura specifica

Resistenza di progetto senza armatura specifica	V _{Rd1} [kN]	483,14
Coefficiente di sicurezza	V _{Rd1} /V _{Sd}	2,89

Verifica di resistenza dell'armatura specifica

CoTan(θ) di progetto	cot(θ)	2,5
Resistenza a taglio delle bielle compresse in cls	V _{Rd2} (θ) [kN]	-
Resistenza a taglio dell'armatura	V _{Rd3} (θ) [kN]	-
Resistenza a taglio di progetto	V _{Rd} [kN]	-
Coefficiente di sicurezza	V _{Rd} /V _{Sd}	-

VERIFICA DI RESISTENZA A PRESSO-FLESSIONE

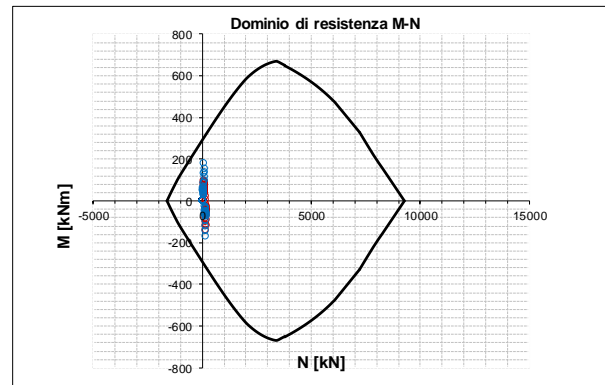
Sollecitazioni di progetto	SLU	SLV	
Momento sollecitante	M _{Sd} [kNm]	87,0	89,0
Sforzo Normale concomitante	N _{Sd} [kN]	-77,0	-50,0

Verifica di resistenza in termini di momento

	SLU	SLV	
Momento resistente	M _{Rd} [kNm]	302,0	297,6
Coefficiente di sicurezza	M _{Rd} /M _{Sd}	3,47	3,34

Verifica di resistenza in termini di sforzo normale

	SLU	SLV	
Sforzo normale resistente	N _{Rd} [kN]	-	-
Coefficiente di sicurezza	N _{Rd} /N _{Sd}	-	-



SOLETTA

INPUT

SOLLECITAZIONI DI VERIFICA

Combinazione	N _{Sd} [kN]	M _{Sd} [kNm]	V _{Sd} [kN]
SLE Quasi Permanente	-27,0	42,0	74
SLE Frequente	-36,0	76,0	86
SLE Rara	-37,0	90,0	92
SLU	-49,0	102,0	129,0
SLV	-30,0	60,0	119,0

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA SEZIONE IN C.A.

Geometria della sezione

Base (ortogonale al Taglio)	B [cm]	100
Altezza (parallela al Taglio)	H [cm]	40
Altezza utile della sezione	d [cm]	33
Area di calcestruzzo	A _c [cm ²]	4000

Armatura longitudinale tesa

	1° STRATO	2° STRATO	3° STRATO	
Numero Barre	n	6,67	0,00	0
Diametro	φ [mm]	20	0	0
Posizione dal lembo esterno	c [cm]	6,6	13,0	0,0
Area strato	A _s [cm ²]	20,95	0,00	0,00
Rapporto di armatura	ρ [%]	0,627%		

Armatura longitudinale compressa

	1° STRATO	2° STRATO	3° STRATO	
Numero Barre	n	6,7	0	0
Diametro	φ [mm]	20	0	0
Posizione dal lembo esterno	c' [cm]	6,6	13,0	0,0
Area strato	A _s ' [cm ²]	20,95	0,00	0,00
Rapporto di armatura	ρ' [%]	0,627%		

Armatura trasversale

	1° TIPO	2° TIPO	3° TIPO	
Diametro	φ [mm]	0	0	0
Numero bracci	n _{bt}	0	0	0
Passo	s _w [cm]	0	0	0
Inclinazione	α [deg]	90	90	90
Area armatura a metro	A _{sw} /s _w [cm ² /n]	0,00	0,00	0,00

CARATTERISTICHE REOLOGICHE DEI MATERIALI

Concrete

Resistenza cubica a compressione	RCK	37
Resistenza cilindrica caratteristica a compressione	f _{ck} [Mpa]	30,00
Resistenza cilindrica media a compressione	f _{cm} [Mpa]	38,00
Resistenza media a trazione per flessione	f _{ctm} [Mpa]	2,90
Resistenza caratteristica a trazione per flessione	f _{ctk} [Mpa]	2,03
Resistenza di progetto a compressione	f _{cd} [Mpa]	17,00
Resistenza di progetto delle bielle compresse	f _{cd'} [Mpa]	8,98

Acciaio

Resistenza di progetto a snervamento	f _{yd} [Mpa]	382,61
--------------------------------------	-----------------------	--------

OUTPUT

VERIFICHE IN ESERCIZIO

Verifica Tensionale	σ _c [Mpa]	σ _s [Mpa]	σ limit
Calcestruzzo SLE Quasi Permanente	2,20		13,500
Calcestruzzo SLE Rara	4,70		18,000
Acciaio SLE Rara		138,04	352,000

Verifica di fessurazione	w _d [mm]	w limit
Combinazione SLE Quasi permanente	0,000	0,200
Combinazione SLE Frequente	0,000	0,300

VERIFICA DI RESISTENZA A TAGLIO

Sollecitazioni di progetto

Taglio sollecitante = max Taglio(SLU,SLV)	V _{Sd} [kN]	129,0
Sforzo Normale concomitante al massimo taglio	N _{Sd} [kN]	-49,0

Verifica di resistenza in assenza di armatura specifica

Resistenza di progetto senza armatura specifica	V _{Rd1} [kN]	420,80
Coefficiente di sicurezza	V _{Rd1} /V _{Sd}	3,26

Verifica di resistenza dell'armatura specifica

CoTan(θ) di progetto	cot(θ)	2,5
Resistenza a taglio delle bielle compresse in cls	V _{Rd2} (θ) [kN]	-
Resistenza a taglio dell'armatura	V _{Rd3} (θ) [kN]	-
Resistenza a taglio di progetto	V _{Rd} [kN]	-
Coefficiente di sicurezza	V _{Rd} /V _{Sd}	-

VERIFICA DI RESISTENZA A PRESSO-FLESSIONE

Sollecitazioni di progetto

	SLU	SLV	
Momento sollecitante	M _{Sd} [kNm]	102,0	60,0
Sforzo Normale concomitante	N _{Sd} [kN]	-49,0	-30,0

Verifica di resistenza in termini di momento

	SLU	SLV	
Momento resistente	M _{Rd} [kNm]	256,1	253,5
Coefficiente di sicurezza	M _{Rd} /M _{Sd}	2,51	4,23

Verifica di resistenza in termini di sforzo normale

	SLU	SLV	
Sforzo normale resistente	N _{Rd} [kN]	-	-
Coefficiente di sicurezza	N _{Rd} /N _{Sd}	-	-

