

**Variante alla S.S. 45 "Val di Trebbia"  
Comuni di Torriglia e Montebruno  
dal Km 31+500 (Costafontana) al Km 35+600 (Montebruno)  
2° stralcio funzionale**

**PROGETTO DEFINITIVO**

**PROGETTAZIONE: ANAS - DIREZIONE PROGETTAZIONE E REALIZZAZIONE LAVORI**

**I PROGETTISTI:**

*Ing. Vincenzo Marzi*  
*Ordine Ing. di Bari n. 3594*

*Ing. Giuseppe Danilo Malgeri*  
*Ordine Ing. di Roma n. A34610*

*Geol. Serena Majetta*  
*Ordine Geologi del Lazio n. 928*

**IL COORDINATORE PER LA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE**

*Geom. Fabio Quondam*

**VISTO: IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO :**

*Ing. Giancarlo Luongo*

PROTOCOLLO

DATA

**OPERE D'ARTE MAGGIORI  
GALLERIA ARTIFICIALE km 0+590  
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO**

CODICE PROGETTO			NOME FILE		REVISIONE	SCALA:
PROGETTO	LIV. PROG.	N. PROG.	T00GA01STRRE01A			
<b>DPGE03</b>	<b>D</b>	<b>1701</b>	CODICE ELAB.	<b>T00GA01STRRE01</b>	<b>A</b>	<b>VARIE</b>
C						
B						
A	EMISSIONE			OTTOBRE 2018		
REV.	DESCRIZIONE		DATA	REDATTO	VERIFICATO	APPROVATO

**OPERE D'ARTE MAGGIORI**  
**Galleria artificiale pk 0+590 km**  
***RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO***

## Sommario

<b>1</b>	<b>Premessa</b> .....	<b>3</b>
<b>2</b>	<b>Normative</b> .....	<b>5</b>
<b>3</b>	<b>Materiali utilizzati</b> .....	<b>6</b>
<b>4</b>	<b>Analisi dei carichi</b> .....	<b>7</b>
<b>4.1</b>	<b>Pesi propri strutturali</b> .....	<b>7</b>
<b>4.2</b>	<b>Azione del terreno</b> .....	<b>7</b>
4.2.1	Carico verticale.....	7
4.2.2	Spinta orizzontale del terreno agente sul muro in fase statica.....	7
<b>4.3</b>	<b>Azione sismica</b> .....	<b>8</b>
4.3.1	Spinta orizzontale del terreno agente sul muro in fase sismica.....	10
<b>5</b>	<b>Modello di calcolo della struttura</b> .....	<b>11</b>
<b>6</b>	<b>Sollecitazioni elementari</b> .....	<b>12</b>
<b>6.1</b>	<b>Peso proprio</b> .....	<b>12</b>
<b>6.2</b>	<b>Carico verticale del terreno di ricoprimento</b> .....	<b>13</b>
<b>6.3</b>	<b>Spinta orizzontale del terreno</b> .....	<b>14</b>
<b>6.4</b>	<b>Sovrappinta sismica</b> .....	<b>15</b>
<b>7</b>	<b>Combinazioni di carico</b> .....	<b>16</b>
<b>8</b>	<b>Verifiche strutturali della galleria</b> .....	<b>17</b>
<b>8.1</b>	<b>Sollecitazioni di verifica</b> .....	<b>17</b>
8.1.1	Sollecitazioni in combinazione SLU.....	20
8.1.2	Sollecitazioni in combinazione SLV.....	21
<b>8.2</b>	<b>Verifiche strutturali</b> .....	<b>23</b>
8.2.1	Verifica a pressoflessione del setto verticale.....	23
8.2.2	Verifica a pressoflessione della soletta superiore.....	25
8.2.3	Verifica a pressoflessione della soletta inferiore.....	27
<b>9</b>	<b>Verifiche geotecniche</b> .....	<b>29</b>

# 1 Premessa

Nel presente documento si illustrano i calcoli strutturali relativi alla galleria artificiale, nell'ambito del progetto definitivo della Variante alla S.S. 45 "Val Trebbia" Comuni di Torriglia e Montebruno dal km 31+500 (Costafontana) al km 35+600 (Montebruno), 2° Stralcio funzionale".

Nelle figure sottostanti si riportano la planimetria e la sezione longitudinale dell'opera.

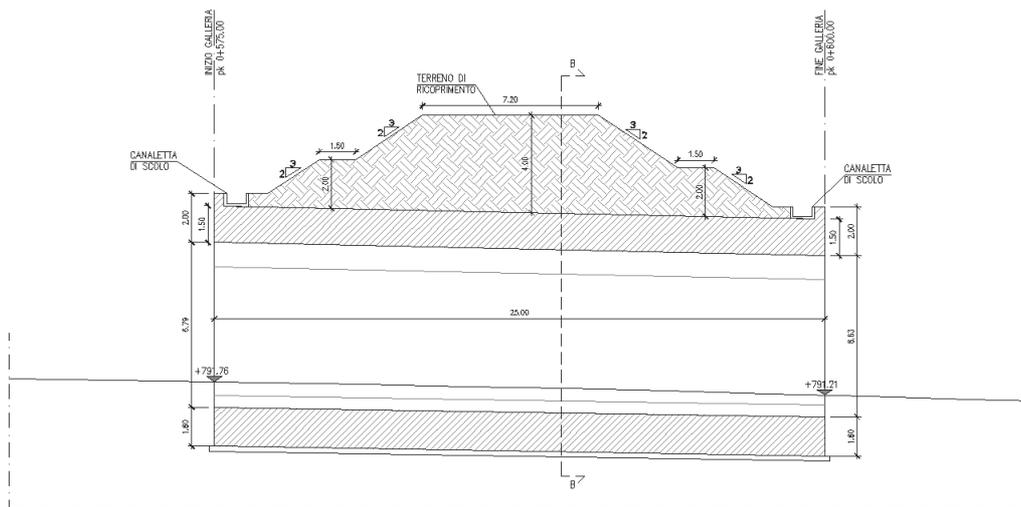
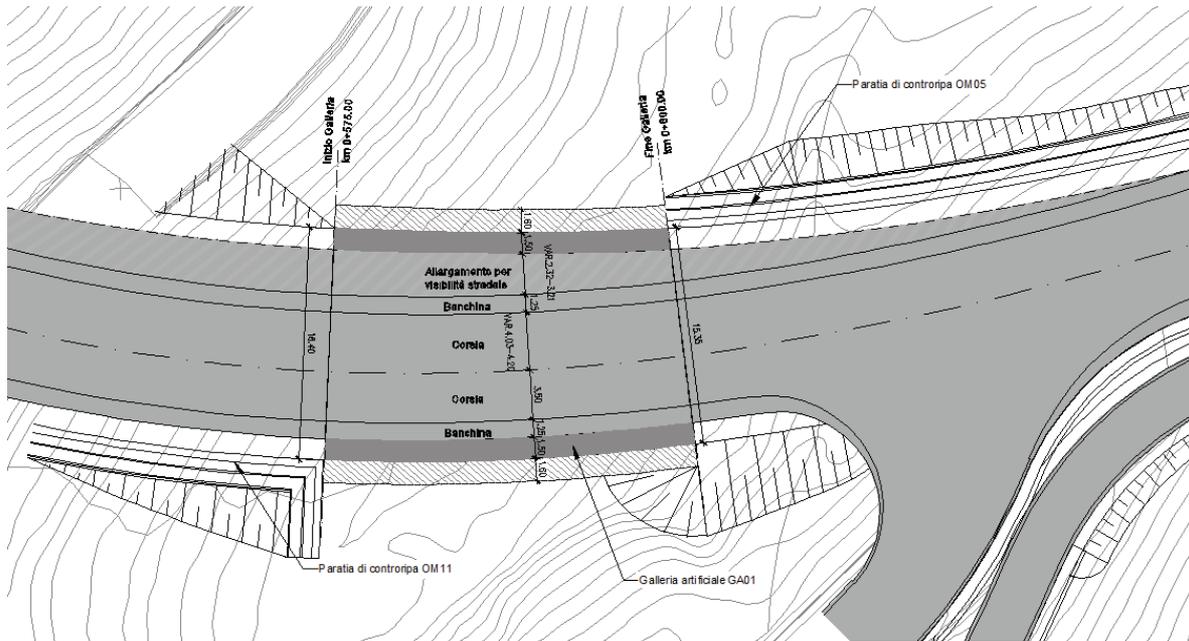


Figura 1 - Profilo longitudinale e Pianta

La galleria si sviluppa per una lunghezza di 25 m, dalla pk 0.575.00 alla pk 0+600.00; le dimensioni interne sono variabili: larghezza 15.35-16.40m, altezza 6.59-6.80m. Viene garantito un franco stradale minimo di 5.50m.

Le pareti laterali hanno spessore 1.60m, la soletta superiore 1.50m e la soletta inferiore 1.60m.

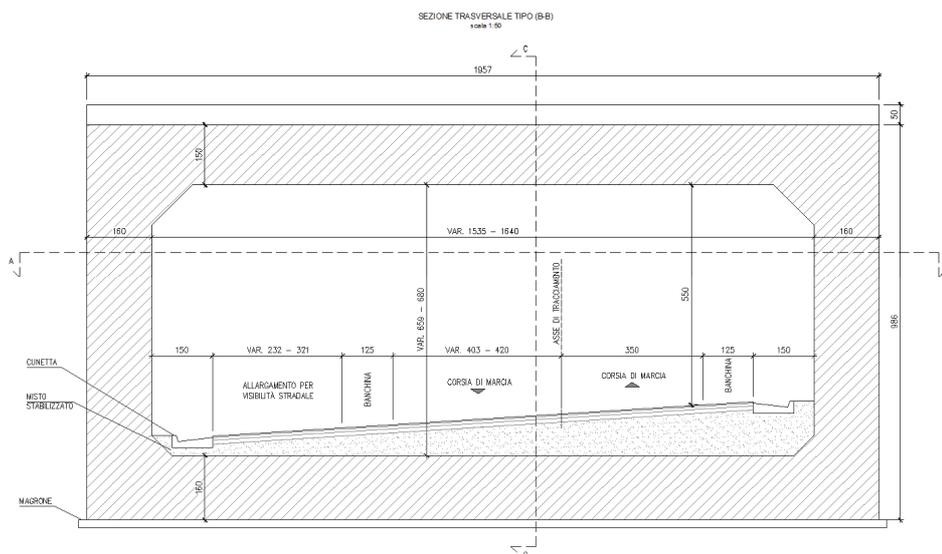


Figura 2 – Sezione trasversale

L'opera ospita una piattaforma stradale tipo C2.

---

## 2 Normative

Sono state osservate le seguenti norme in vigore per la valutazione delle condizioni di carico, il calcolo delle sollecitazioni, il dimensionamento delle sezioni e dei collegamenti e per le altre considerazioni progettuali in genere:

- Testo Unico: Norme Tecniche per le Costruzioni del 17/01/2018;
- Circ. Min. LL. PP. N°617 del 02/02/2009 – Istruzioni per l'applicazione delle nuove Norme Tecniche per le Costruzioni di cui al D.M. 14/01/2008;
- Legge 5/11/1971 n°1086 "Norme per la disciplina delle opere di conglomerato cementizio armato, normale e precompresso ed a struttura metallica";
- D.M. 14/02/1992 "Norme tecniche per l'esecuzione delle opere in cemento armato normale, precompresso e per le strutture metalliche";
- D.M. 09/01/1996 "Norme tecniche per l'esecuzione delle opere in cemento armato normale, precompresso e per le strutture metalliche";
- Circolare Min. 15/10/1996 "Norme tecniche per il calcolo, l'esecuzione ed il collaudo delle opere in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche";
- D.M. 16/01/1996 "Criteri generali per la verifica di sicurezza delle costruzioni e dei carichi e dei sovraccarichi";
- Circolare Min. 04/07/1996 n°156AA.GG./STC. "Norme tecniche relative ai criteri generali per la verifica di sicurezza delle costruzioni e dei carichi e dei sovraccarichi";
- D.M. 11/03/1988 "Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione ed il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione";
- Circolare Min. LL.PP. 24 settembre 1988 n° 30483 – L. 02/02/1974, n° 64 – art. 1 D.M. 11/03/1988 "Istruzioni riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione ed il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione";
- UNI 9858 ENV 206 "Calcestruzzo: Prestazioni Procedure Posa in opera e Criteri di Conformità";

### 3 Materiali utilizzati

I calcoli statici sono stati eseguiti prevedendo l'impiego dei seguenti materiali.

#### Calcestruzzo per elevazione e fondazione:

Classe 32/40

- Resistenza caratteristica a compressione:  $R_{ck} > 40 \frac{N}{mm^2}$
- Resistenza cilindrica caratteristica:  $f_{ck} = 0.83 \cdot R_{ck} = 33.2 \frac{N}{mm^2}$
- Resistenza a compressione di calcolo:  $f_{cd} = 0.85 \cdot \frac{f_{ck}}{1.5} = 18.81 \frac{N}{mm^2}$
- Resistenza media a trazione semplice assiale:  $f_{ctm} = 0.30 \cdot f_{ck}^{2/3} = 3.10 \frac{N}{mm^2}$
- Resistenza caratteristica a trazione:  $f_{ctk} = 0.7 \cdot f_{ctm} = 2.17 \frac{N}{mm^2}$
- Resistenza di calcolo a trazione:  $f_{ctd} = \frac{f_{ctk}}{1.5} = 1.45 \frac{N}{mm^2}$
- Resistenza tangenziale caratteristica di aderenza:  $f_{bk} = 2.25 \cdot f_{ctk} = 4.88 \frac{N}{mm^2}$
- Resistenza tangenziale di aderenza di calcolo:  $f_{bd} = \frac{f_{bk}}{1.5} = 3.25 \frac{N}{mm^2}$

#### Acciaio per armatura:

B450C – ad aderenza migliorata controllato in stabilimento

- Tensione caratteristica di rottura:  $f_{tk} \geq 540 \frac{N}{mm^2}$
- Tensione caratteristica di snervamento:  $f_{yk} \geq 450 \frac{N}{mm^2}$
- Tensione di snervamento di calcolo:  $f_{yd} = \frac{f_{yk}}{1.15} = 391 \frac{N}{mm^2}$

## 4 Analisi dei carichi

I carichi sono riferiti ad una porzione di galleria profonda 1 m.

### 4.1 Pesì propri strutturali

Il peso specifico del calcestruzzo è  $\gamma_c = 25 \text{ KN/m}^3$ , il peso proprio viene calcolato in automatico dal programma di calcolo utilizzato, in base alle sezioni definite.

### 4.2 Azione del terreno

#### 4.2.1 Carico verticale

Al di sopra della galleria è presente una quantità di terreno di spessore 4m circa.

spessore terreno sovrastante	$\gamma$ terreno	q terreno superiore
[m]	[kN/m <sup>3</sup> ]	[kN/m]
4.00	18	72

Tabella 1

#### 4.2.2 Spinta orizzontale del terreno agente sul muro in fase statica

Le spinte del terreno a monte delle pareti verticali della galleria sono calcolate con la teoria di Rankine, con distribuzione triangolare delle tensioni e conseguente risultante della spinta al metro, applicata ad 1/3 dal basso, pari a:

$$S = 1/2 \cdot k_0 \cdot \gamma \cdot H^2$$

Essendo la struttura impedita di traslare rispetto al terreno, la spinta, sia in condizioni di esercizio che in condizioni sismiche, viene calcolata con il coefficiente di spinta in quiete  $k_0$ .

Si calcola la seguente spinta del terreno sul muro laterale, con andamento trapezoidale:

$\gamma$ terreno	18	kN/m <sup>3</sup>
$k_0$	0.4554	
<b>lato sx</b>		
z sup	4	m
z inf	13.8	m
q terreno sup	32.79	kN/m
q terreno inf	113.11	kN/m
<b>lato dx</b>		
z sup	4	m
z inf	9.8	m
q terreno sup	32.79	kN/m
q terreno inf	80.33	kN/m

### 4.3 Azione sismica

#### FASE 1. INDIVIDUAZIONE DELLA PERICOLOSITÀ DEL SITO

Ricerca per coordinate      LONGITUDINE:       LATITUDINE:

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

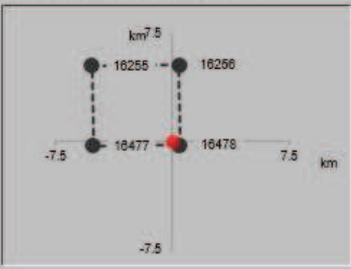
Sito esterno al reticolo

Interpolazione su 3 nodi

Interpolazione corretta

Interpolazione:

Nodi del reticolo intorno al sito



INTRO
FASE 1
FASE 2
FASE 3

#### 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"/>	

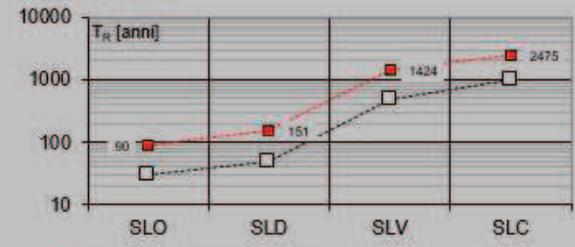
**Elaborazioni**

Grafici parametri azione

Grafici spettri di risposta

Tabella parametri azione

Strategia di progettazione



LEGENDA GRAFICO

--- Strategie per costruzioni ordinarie

--- Strategie scelte

INTRO
FASE 1
FASE 2
FASE 3

### FASE 3. DETERMINAZIONE DELL'AZIONE DI PROGETTO

**Stato Limite**  
Stato Limite considerato: **SLV** info

**Risposta sismica locale**  
 Categoria di sottosuolo: **B** info  $S_B = 1.200$   $C_C = 1.408$  info  
 Categoria topografica: **T2** info  $h/H = 0.400$   $S_T = 1.080$  info  
(h=quota sito, H=altezza rilievo topografico)

**Compon. orizzontale**  
 Spettro di progetto elastico (SLE) Smorzamento  $\xi$  (%): **5**  $\eta = 1.000$  info  
 Spettro di progetto inelastico (SLU) Fattore  $q_c$ : **1** Regol. in altezza: **no** info

**Compon. verticale**  
 Spettro di progetto Fattore  $q$ : **1**  $\eta = 1.000$  info

**Elaborazioni**  
 Grafici spettri di risposta  
 Parametri e punti 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

SLATO LIMITE	$T_R$ [anni]	$a_g$ [g]	$F_o$ [-]	$T_C^*$ [s]
SLO	90	0.051	2.515	0.248
SLD	151	0.062	2.535	0.265
SLV	1424	0.145	2.467	0.291
SLC	2475	0.175	2.474	0.294

**Parametri indipendenti**

STATO LIMITE	SLV
$a_g$	0.145 g
$F_o$	2.467
$T_C^*$	0.291 s
$S_B$	1.200
$C_C$	1.408
$S_T$	1.080
$q$	1.000

**Parametri dipendenti**

$S$	1.296
$\eta$	1.000
$T_B$	0.136 s
$T_C$	0.409 s
$T_D$	2.181 s

---

#### 4.3.1 Spinta orizzontale del terreno agente sul muro in fase sismica

In condizione sismica si considera un incremento della spinta del terreno rispetto alla condizione statica in esercizio. La sovraspinta sismica può essere calcolata con la teoria di Wood, risultando in un valore di spinta al metro pari a  $\Delta S_{ae} = k_h \cdot \gamma \cdot H^2$ , da applicare ad una quota pari ad  $H/2$  nel caso di muro impedito di traslare.

Dove:

$$k_h = \beta_m \cdot a_{max} / g$$

Di conseguenza si ottiene:

$\gamma$	18	kN/m <sup>3</sup>
$\beta_m$	1.0	
$k_h$	0.188	
H	9.8	m
b	1	m
$\Delta S$	324.9	kN/m
Pressione unif.	3.1	kN/m <sup>2</sup>

## 5 Modello di calcolo della struttura

Per determinare le sollecitazioni di progetto agenti sugli elementi che compongono l'opera, è stato definito un modello bidimensionale con elementi "frame" impiegando il programma di calcolo Sap2000.

Si è scelto di modellare una striscia di galleria di profondità 1m.

Le sezioni degli elementi del modello hanno le seguenti dimensioni:

- parete verticale: 1.6 m x 1.0 m,
- soletta superiore: 1.5 m x 1.0 m,
- soletta inferiore: 1.6 m x 1.0 m.

Per simulare la presenza del terreno di fondazione (roccia integra) sono state inserite delle molle con interasse di 1m e di costante elastica 100000 kN/m.

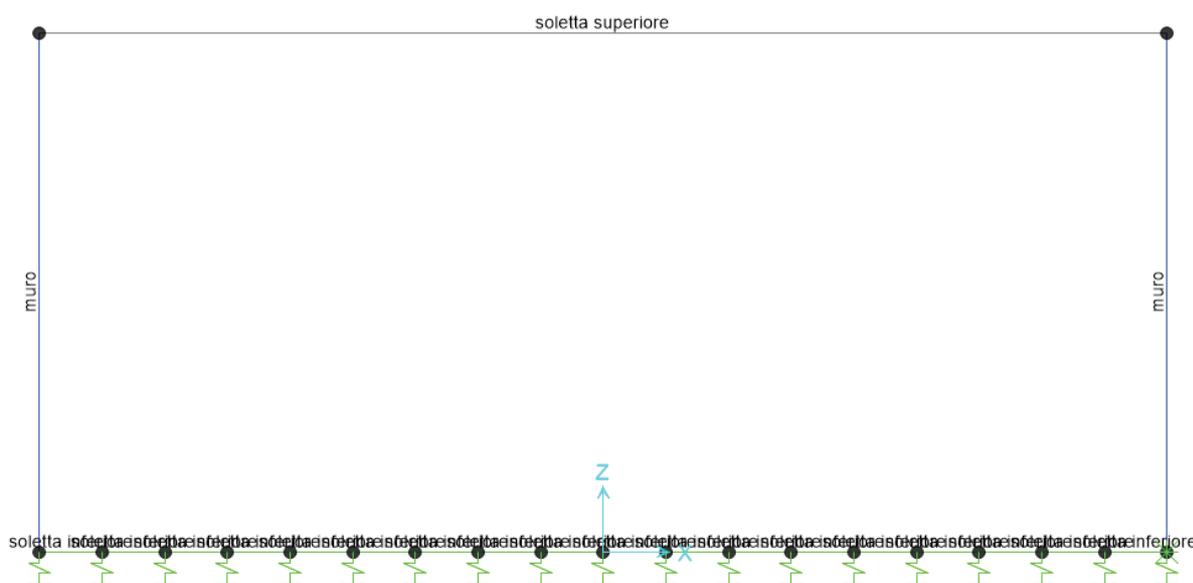


Figura 3: modello bidimensionale della porzione di galleria analizzata su Sap2000



## 6.2 Carico verticale del terreno di ricoprimento

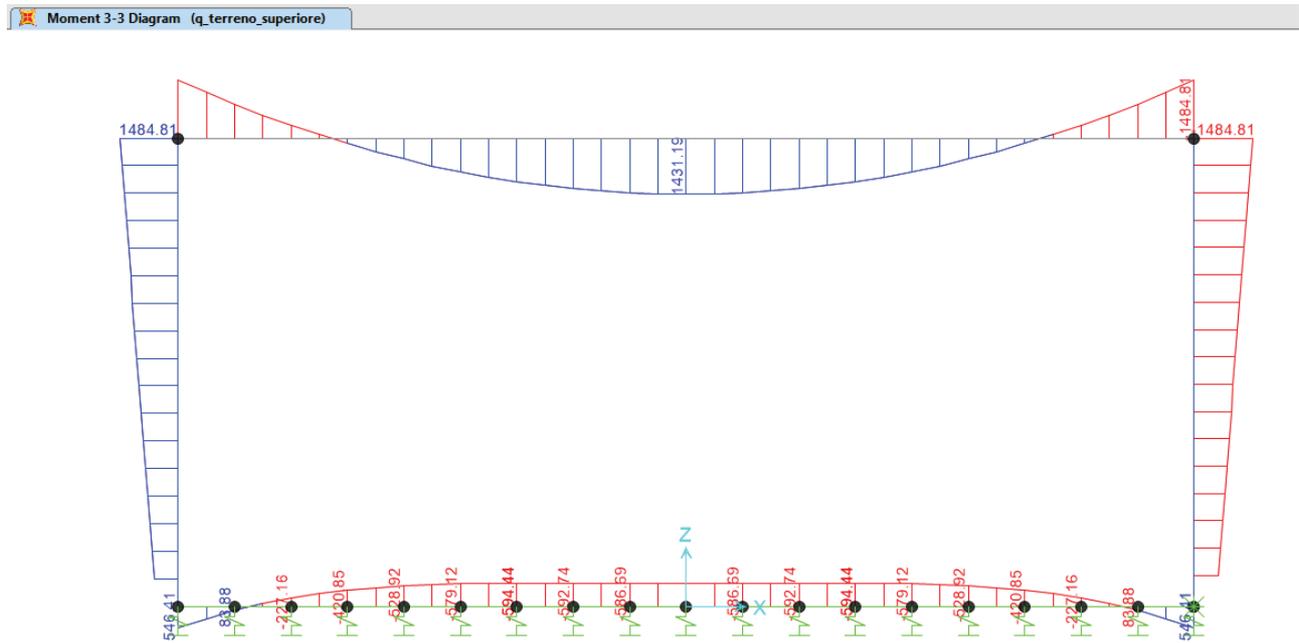


Figura 6: Momento flettente dovuto alla presenza del terreno superiore

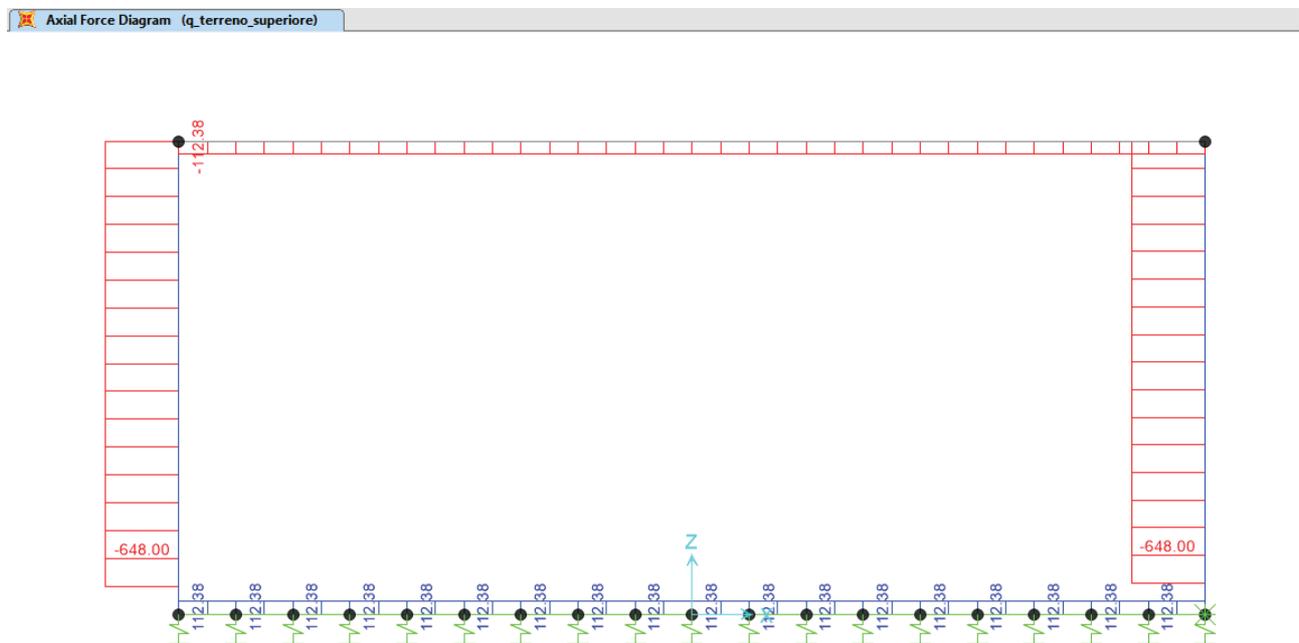


Figura 7: sforzo assiale dovuto alla presenza del terreno superiore

### 6.3 Spinta orizzontale del terreno

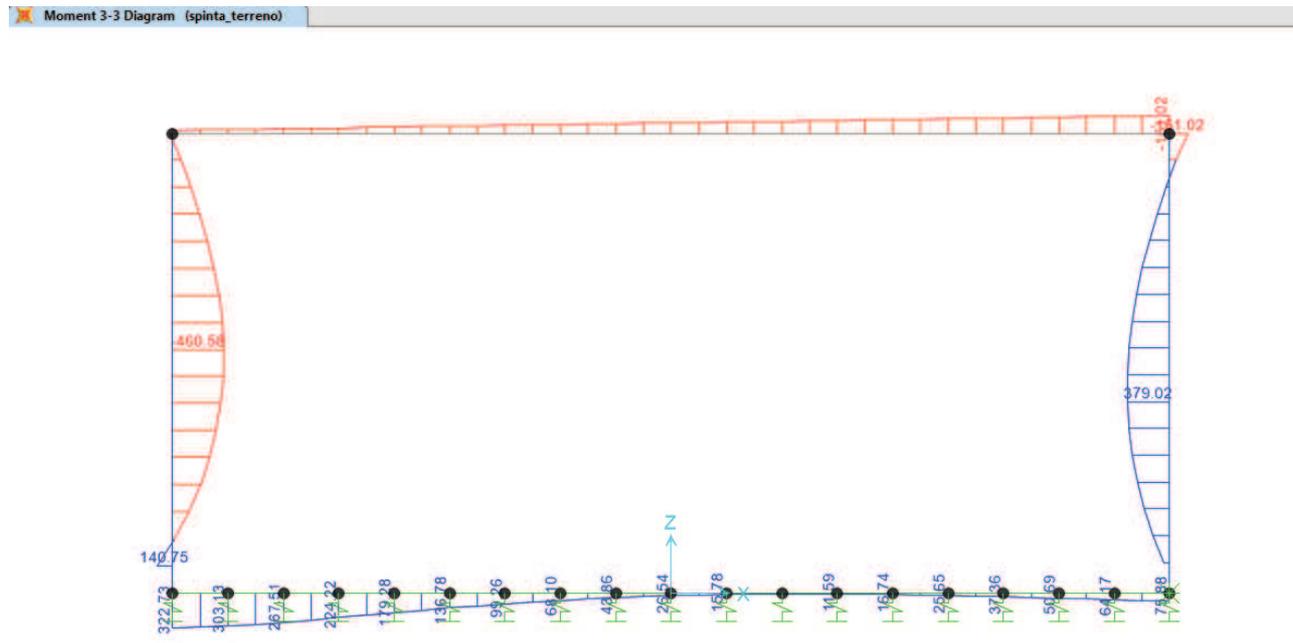


Figura 8: Momento flettente per la spinta orizzontale del terreno



Figura 9: Sforzo assiale per la spinta orizzontale del terreno

### 6.4 Sovrappinta sismica

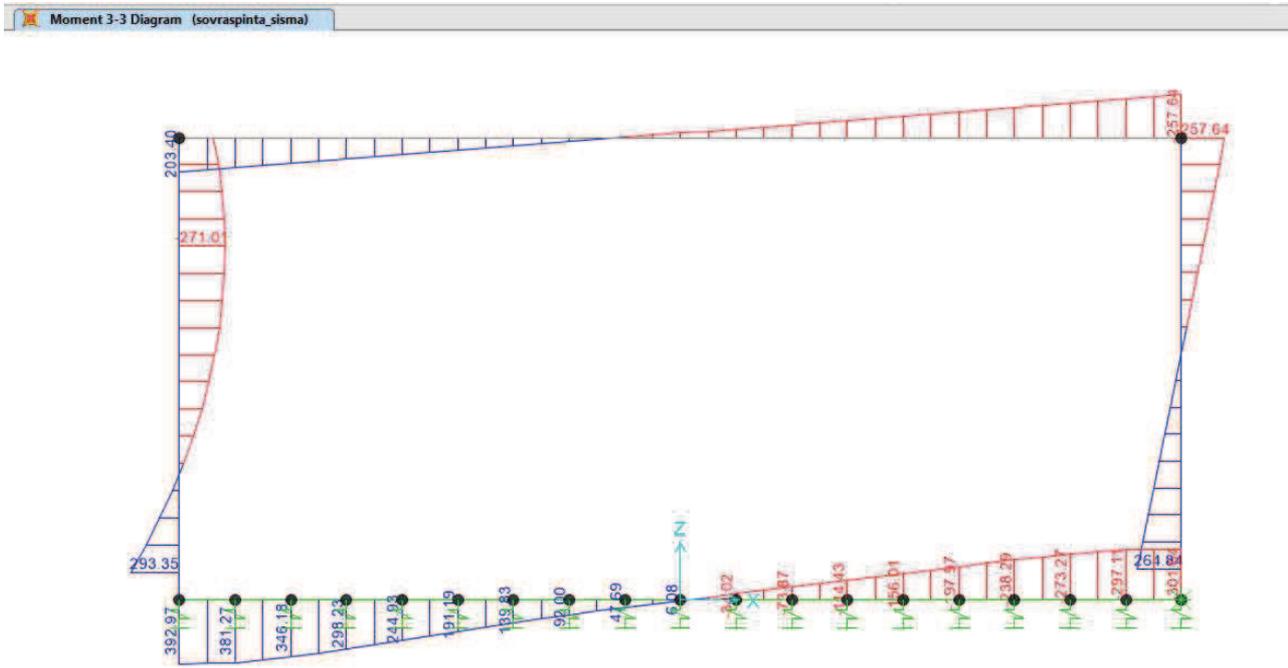


Figura 10: Momento flettente per la sovrappinta sismica



Figura 11: Sforzo assiale per la sovrappinta sismica

## 7 Combinazioni di carico

Le verifiche di sicurezza strutturali e geotecniche sono state condotte utilizzando combinazioni di carico definite in ottemperanza alle NTC 2018, secondo quanto riportato nei paragrafi 2.5.3, 5.1.3.12.

Di seguito sono mostrati i coefficienti parziali di sicurezza utilizzati allo SLU ed i coefficienti di combinazione adoperati.

**Tabella 5.1.V – Coefficienti parziali di sicurezza per le combinazioni di carico agli SLU**

		Coefficiente	EQU <sup>(1)</sup>	A1 STR	A2 GEO
Carichi permanenti	favorevoli	$\gamma_{G1}$	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,10	1,35	1,00
Carichi permanenti non strutturali <sup>(2)</sup>	favorevoli	$\gamma_{G2}$	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Carichi variabili da traffico	favorevoli	$\gamma_Q$	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,35	1,35	1,15
Carichi variabili	favorevoli	$\gamma_{Qi}$	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Distorsioni e presollecitazioni di progetto	favorevoli	$\gamma_{e1}$	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,00 <sup>(3)</sup>	1,00 <sup>(4)</sup>	1,00
Ritiro e viscosità, Variazioni termiche, Cedimenti vincolari	favorevoli	$\gamma_{e2}, \gamma_{e3}, \gamma_{e4}$	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,20	1,20	1,00

<sup>(1)</sup> Equilibrio che non coinvolga i parametri di deformabilità e resistenza del terreno; altrimenti si applicano i valori di GEO.  
<sup>(2)</sup> Nel caso in cui i carichi permanenti non strutturali (ad es. carichi permanenti portati) siano compiutamente definiti si potranno adottare gli stessi coefficienti validi per le azioni permanenti.  
<sup>(3)</sup> 1,30 per instabilità in strutture con precompressione esterna  
<sup>(4)</sup> 1,20 per effetti locali

## 8 Verifiche strutturali della galleria

Nel presente capitolo si procede alla verifica strutturale dell'intera opera.

### 8.1 Sollecitazioni di verifica

L'immagine seguente indica le sezioni di verifica dei vari elementi della struttura.

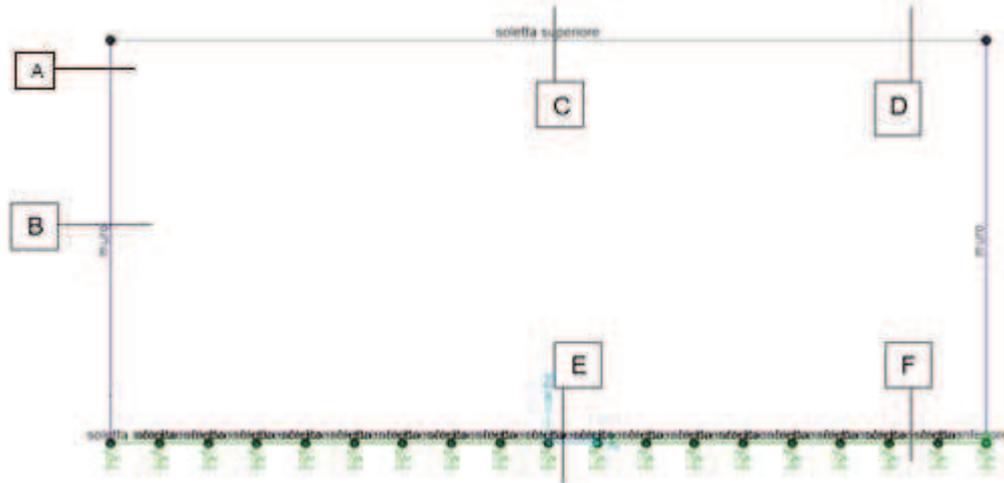


Figura 12: Sezioni di verifica degli elementi strutturali

Si seguenti riportano le massime sollecitazioni di verifica sugli elementi dello scatolare in combinazione statica SLU e sismica SLV.

muro sx

	MURO vertice inf			MURO mezzeria			MURO vertice sup		
	N	M	V	N	M	V	N	M	V
dead	-671.3	676.2	-7.3	-511.3	705.5	-7.3	-337.4	737.4	-7.3
peso terreno	-648	546.4	-112.4	-648	995.9	-112.4	-648	1484.8	-112.4
spinta statica	7.5	322.7	395.9	7.5	-457.4	20.5	7.5	27	-213.3
sovraspinta sismica	25.6	393	209.8	25.6	-180.6	77.2	25.6	-203.4	-67
SLU	-1705	2009	359	-1497	1617	-129	-1271	2924	-433
SLV	-1286	1938	486	-1126	1063	-22	-952	2046	-400

muro dx

	MURO vertice inf			MURO mezzeria			MURO vertice sup		
	N	M	V	N	M	V	N	M	V
dead	-671.3	-676.2	7.3	-511.3	-705.5	7.3	-337.4	-737.4	7.3
peso terreno	-648	-546.4	112.4	-648	-995.9	112.4	-648	-1484.8	112.4
spinta statica	-7.5	-76	-259	-7.5	377.8	16.7	-7.5	-161	213.3
sovraspinta sismica	-25.6	301.6	67	-25.6	33.7	67	-25.6	-257.6	67
SLU	-1725	-1688	-181	-1517	-1721	177	-1291	-3098	433
SLV	-1352	-997	-72	-1192	-1290	203	-1019	-2641	400

	SOLETTA INF estremo sx			SOLETTA INF mezzeria			SOLETTA INF estremo dx		
	N	M	V	N	M	V	N	M	V
dead	7.3	676.2	495.1	7.3	-572.7	0	7.3	676.2	-495.1
peso terreno	112.4	546.4	462.5	112.4	-584	0	112.4	546.4	-462.5
spinta statica	-396	322.7	19.6	-396	27	17.3	-396	76	-11.7
sovraspinta sismica	-209.8	393	11.7	-209.8	6.1	41	-209.8	-301.6	0
SLU	-359	2009	1270	-359	-1469	22	-359	1688	-1260
SLV	-486	1938	989	-486	-1124	58	-486	997	-969

	SOLETTA SUP estremo sx			SOLETTA SUP mezzeria			SOLETTA SUP estremo dx		
	N	M	V	N	M	V	N	M	V
dead	-7.3	-737.4	-337.4	-7.3	780.9	0	-7.3	-737.4	337.4
peso terreno	-112.4	-1484.8	-648	-112.4	1431.2	0	-112.4	-1484.8	648
spinta statica	-213.3	-27	7.4	-213.3	-94	7.4	-213.3	-161	7.4
sovraspinta sismica	-67	203.4	25.6	-67	-27	25.6	-67	-257.6	25.6
SLU	-433	-2924	-1271	-433	2754	10	-433	-3098	1291
SLV	-400	-2046	-952	-400	2091	33	-400	-2641	1018

Da cui si estrapolano le seguenti sollecitazioni massime di verifica per i vari elementi strutturali:

sollecitazioni muro - sezione

A

	N min kN	N max kN	M + kNm	M - kNm	V kN
SLU	-1291	<b>-1271</b>	2924	<b>-3098</b>	433
SLV	-1019	<b>-952</b>	2046	<b>-2641</b>	400

sollecitazioni muro - sezione

B

	N min kN	N max kN	M + kNm	M - kNm	V kN
SLU	-1506	<b>-1488</b>	1653	<b>-1769</b>	193
SLV	-1186	<b>-1120</b>	1070	<b>-1333</b>	213

sollecitazioni soletta superiore - sezione C

	N kN	M + kNm	V kN
SLU	<b>-433</b>	<b>2753</b>	0
SLV	<b>-400</b>	<b>2094</b>	33

sollecitazioni soletta superiore - sezione D

	<b>N</b>	<b>M -</b>	<b>V</b>
	kN	kNm	kN
SLU	<b>-433</b>	<b>-3098</b>	1279
SLV	<b>-400</b>	<b>-2641</b>	1019

sollecitazioni soletta inferiore - sezione E

	<b>N</b>	<b>M -</b>	<b>V</b>
	kN	kNm	kN
SLU	<b>-359</b>	<b>-1469</b>	43
SLV	<b>-486</b>	<b>-1124</b>	75

sollecitazioni soletta inferiore - sezione F

	<b>N</b>	<b>M +</b>	<b>V</b>
	kN	kNm	kN
SLU	<b>-359</b>	<b>2009</b>	1210
SLV	<b>-486</b>	<b>1938</b>	989

### 8.1.1 Sollecitazioni in combinazione SLU

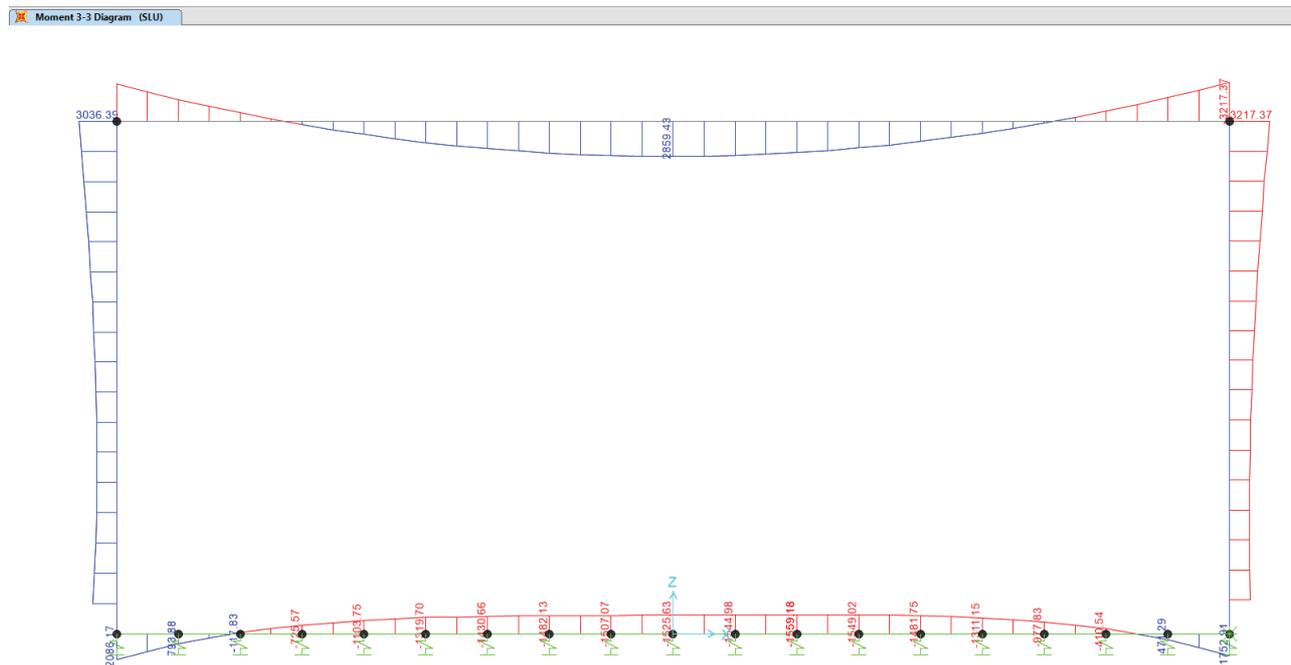


Figura 13: Momento flettente in combinazione SLU

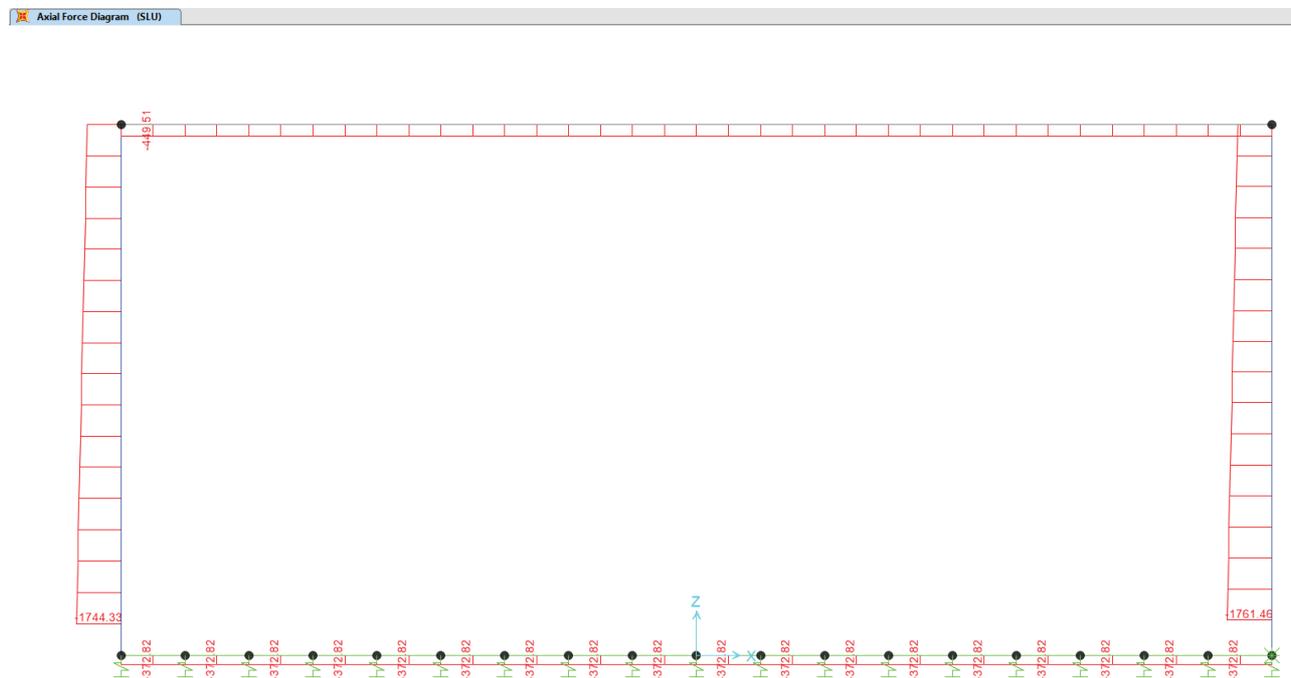


Figura 14: Sforzo assiale in combinazione SLU

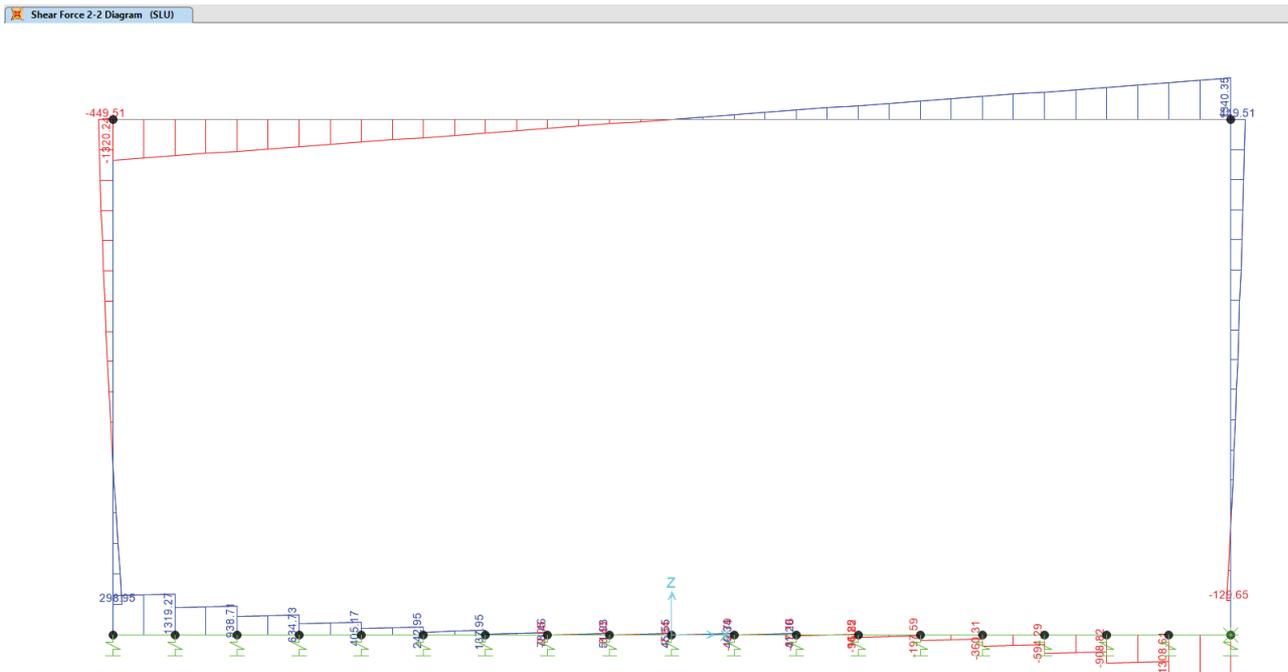


Figura 15: Taglio in combinazione SLU

### 8.1.2 Sollecitazioni in combinazione SLV

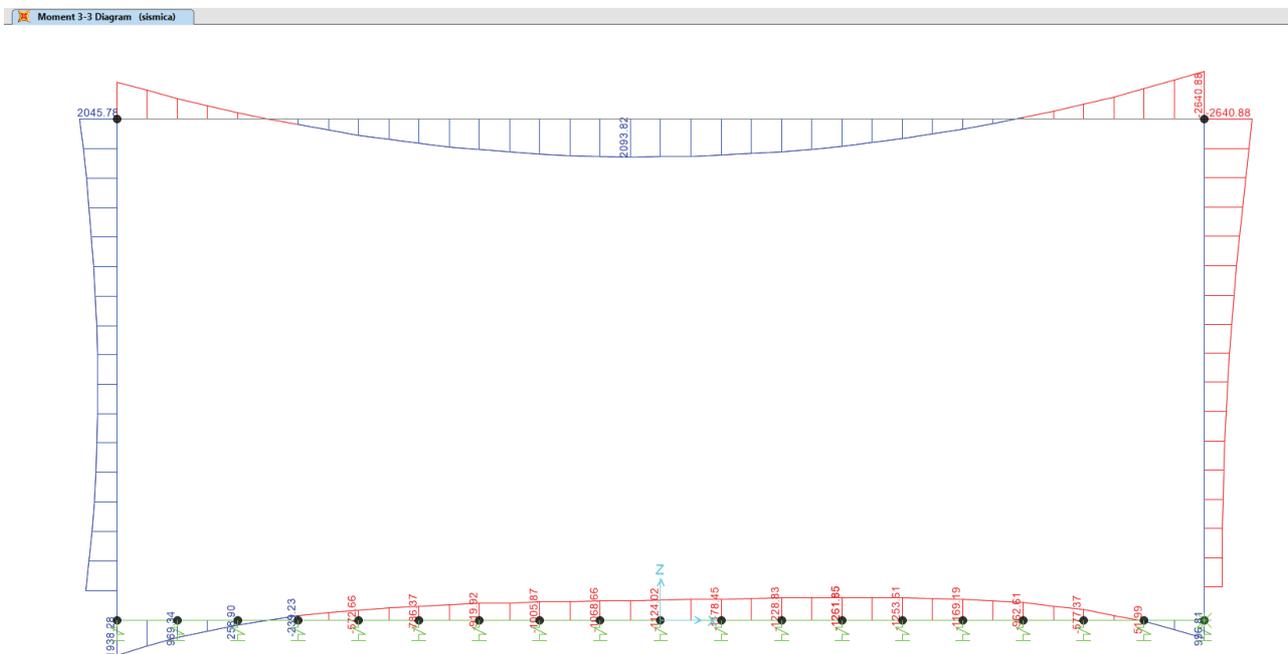


Figura 16: Momento flettente in combinazione SLV

Axial Force Diagram (sismica)

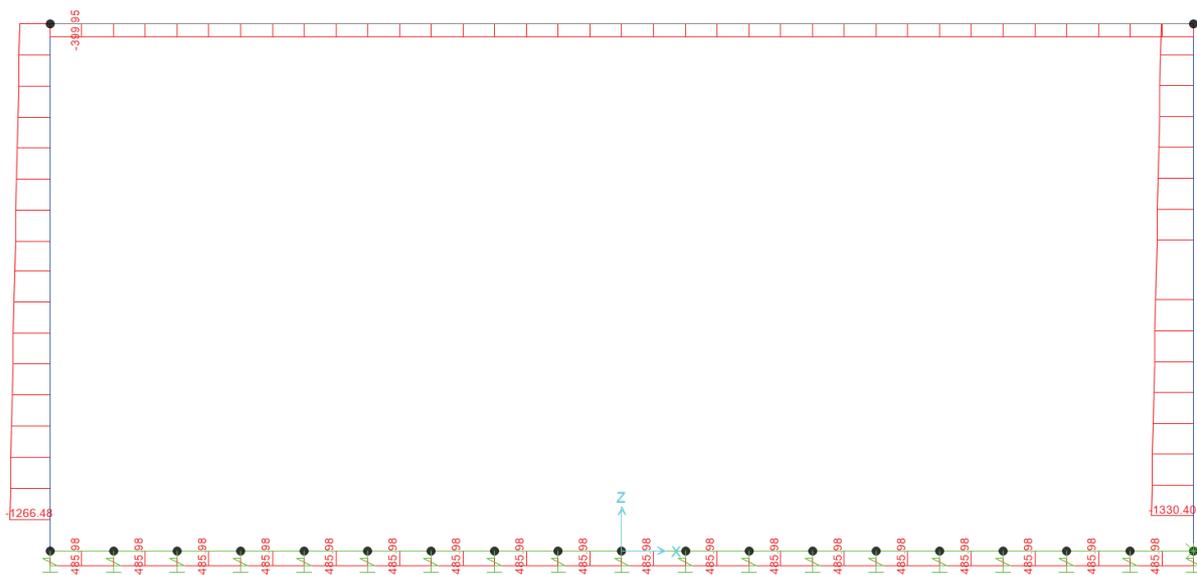


Figura 17: Sforzo assiale in combinazione SLV

Shear Force 2-2 Diagram (sismica)

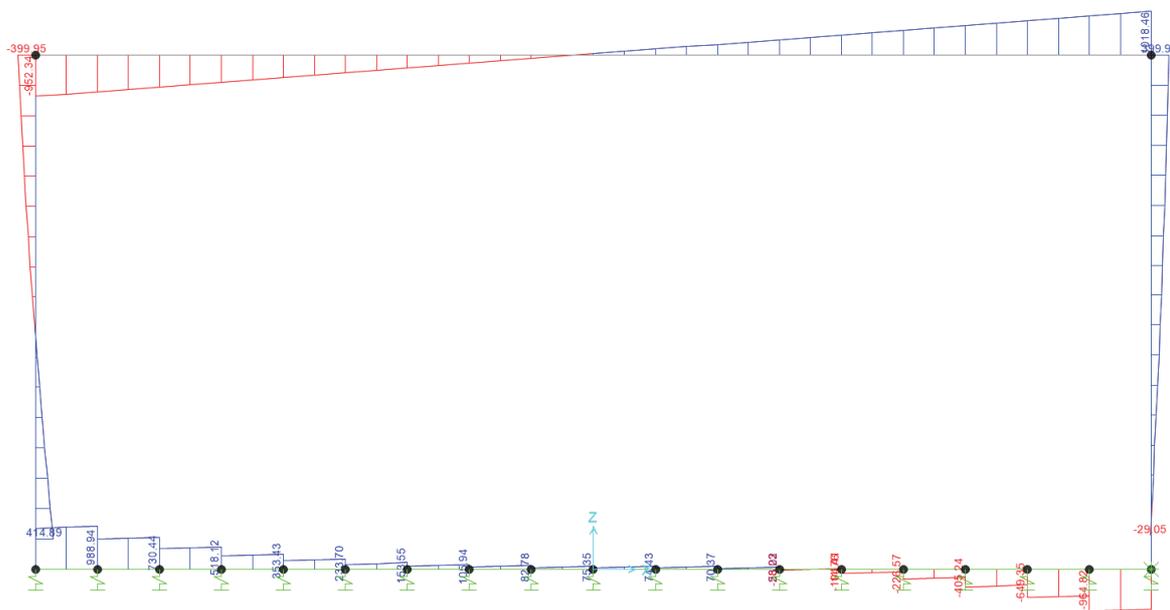


Figura 18: Taglio in combinazione SLV

## 8.2 Verifiche strutturali

### 8.2.1 Verifica a pressoflessione del setto verticale

#### Sezione di base - A

L'armatura verticale è composta dai seguenti ferri:  $\phi 26/10$  sia interni che esterni.

I seguenti diagrammi riassumono le verifiche a pressoflessione in termini di dominio di resistenza M-N:

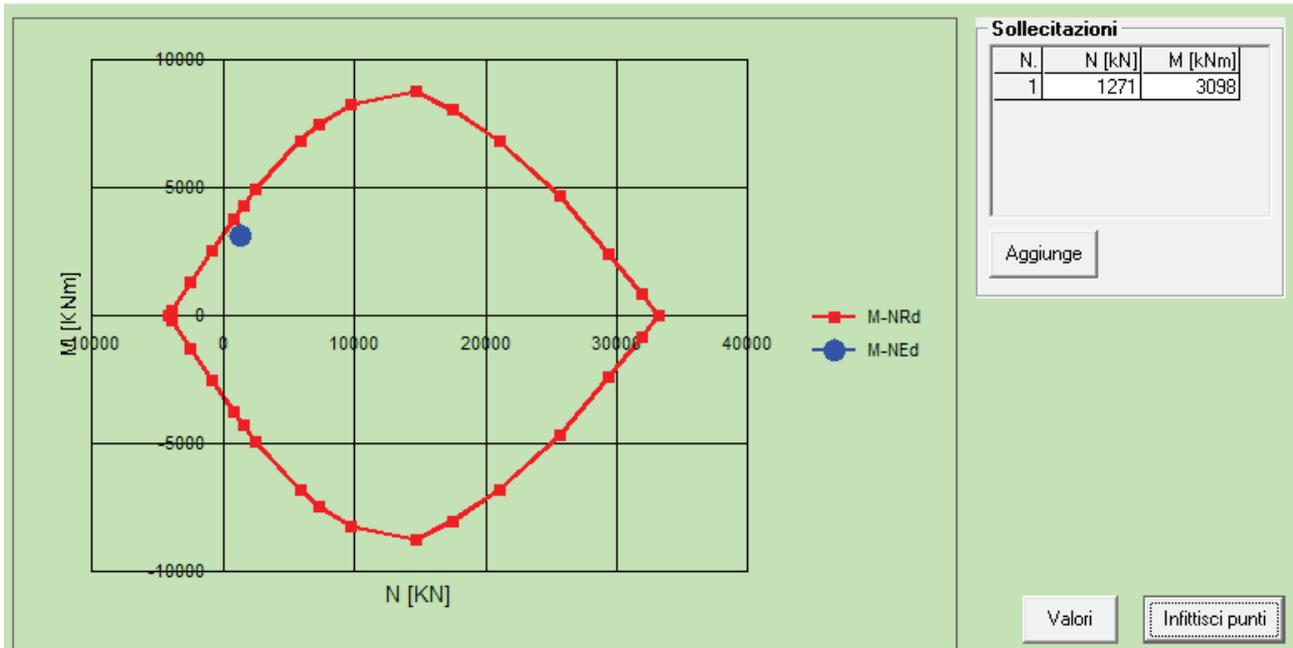


Figura 19: Combinazione SLU

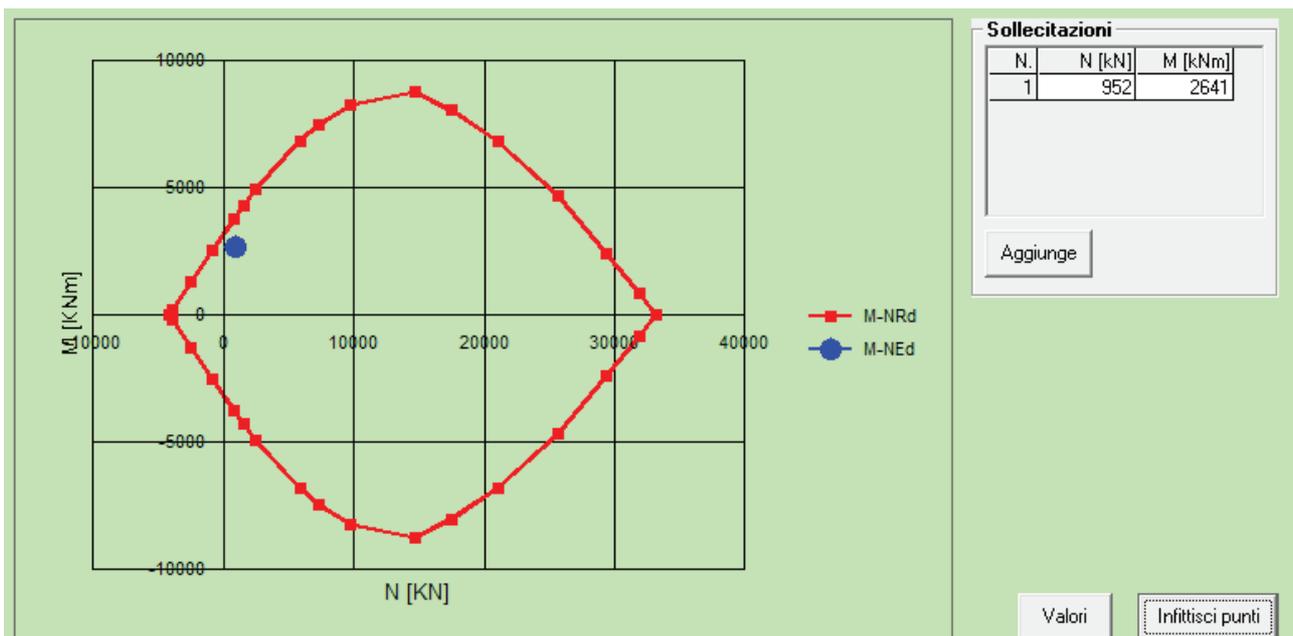


Figura 20: Combinazione SLV

**Sezione a metà altezza - B**

L'armatura verticale è composta dai seguenti ferri:  $\phi 24/20 + \phi 22/50$  sia interni che esterni.

I seguenti diagrammi riassumono le verifiche a pressoflessione in termini di dominio di resistenza M-N:

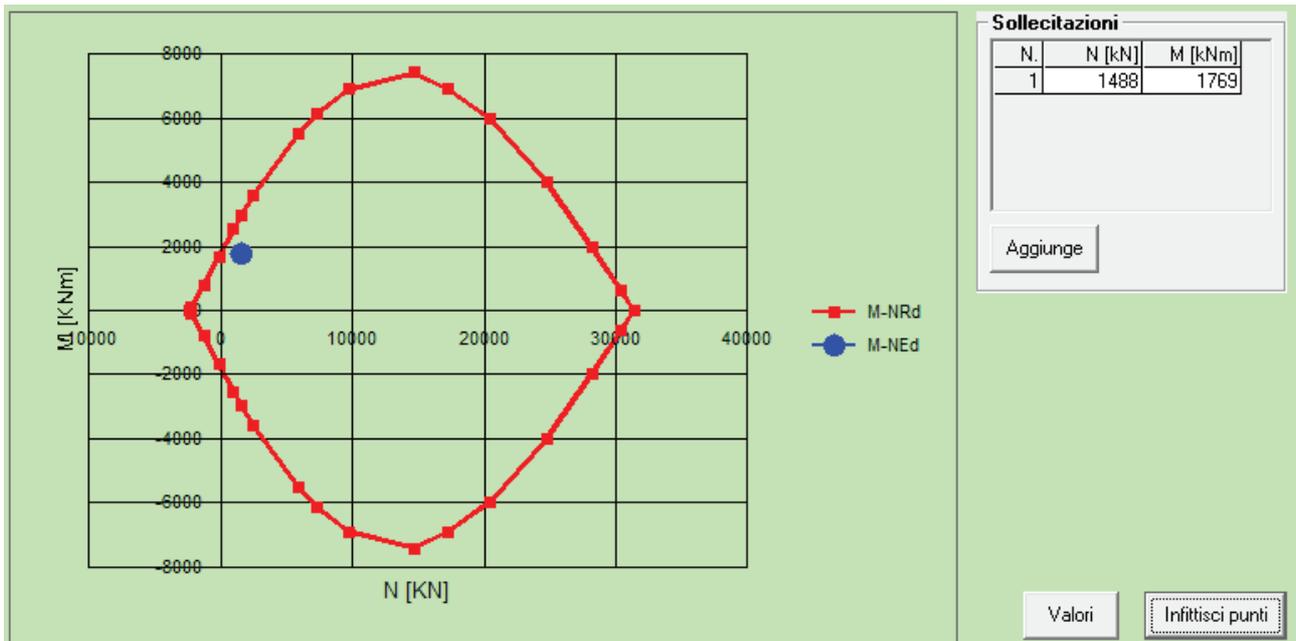


Figura 21: Combinazione SLU

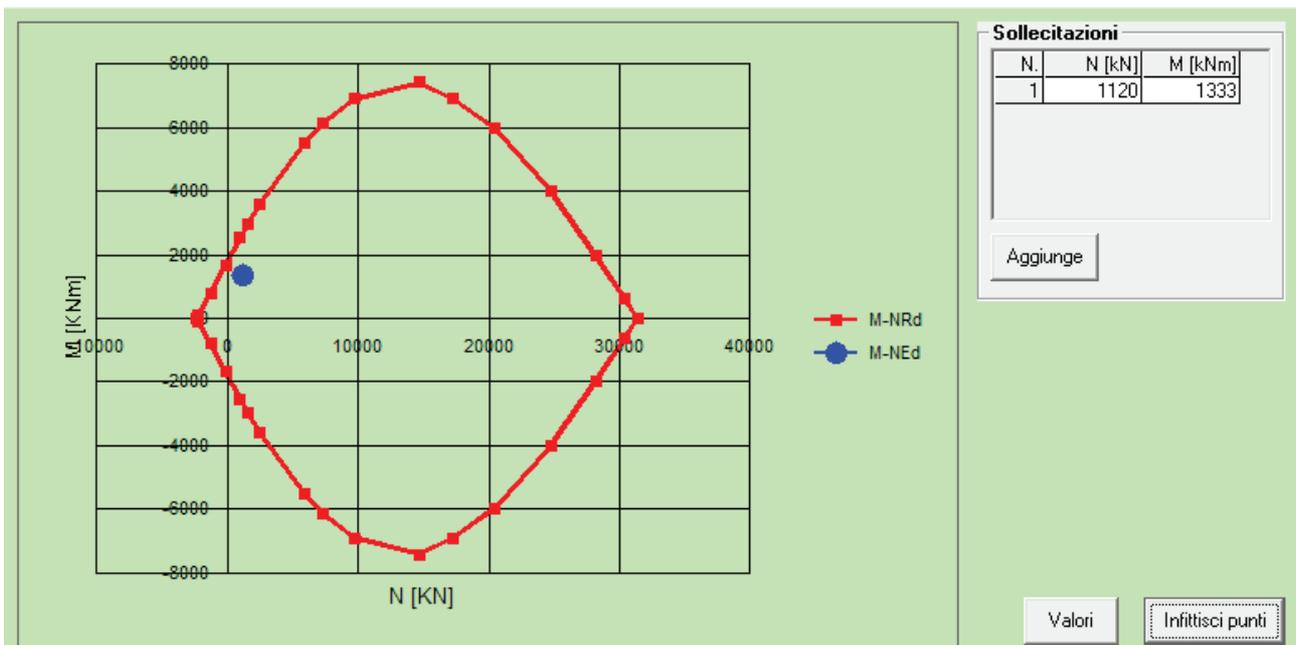


Figura 22: Combinazione SLV

### 8.2.2 Verifica a pressoflessione della soletta superiore

#### Sezione di mezzeria – C

In mezzeria l'armatura della soletta superiore è composta dai seguenti ferri:

- $\phi 26/10 + \phi 24/50$  inferiori;
- $\phi 24/10$  superiori.

I seguenti diagrammi riassumono le verifiche a pressoflessione in termini di dominio di resistenza M-N:

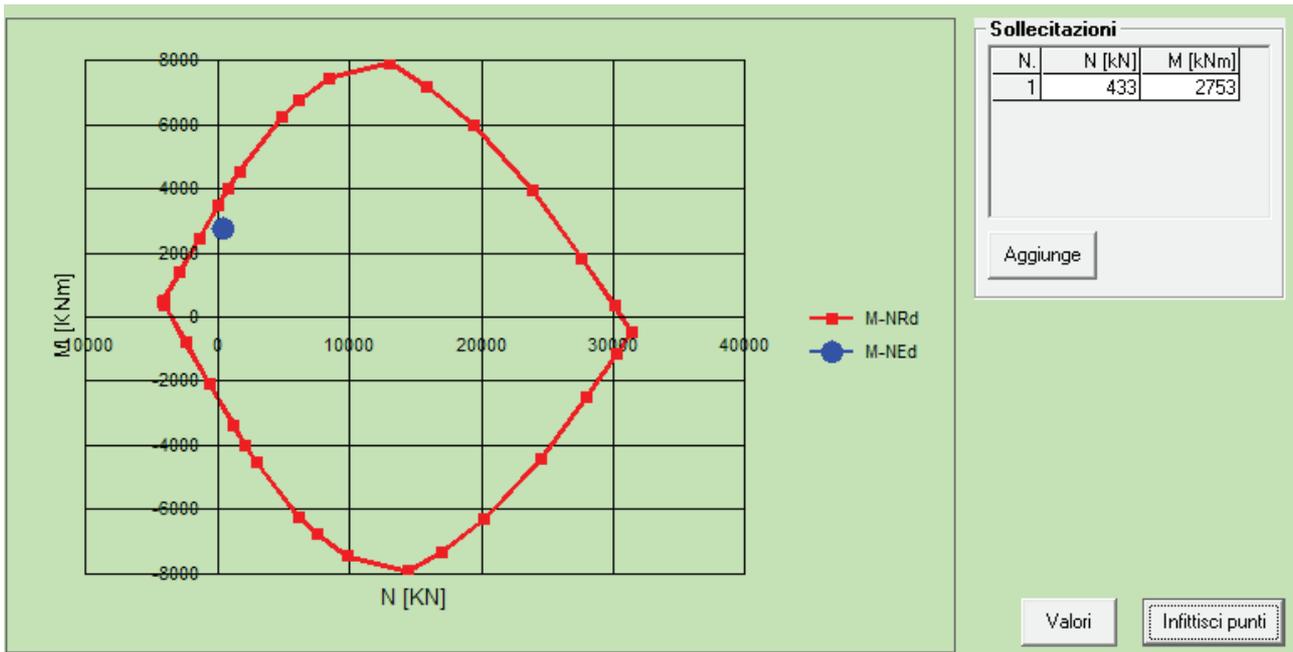


Figura 23: Combinazione SLU

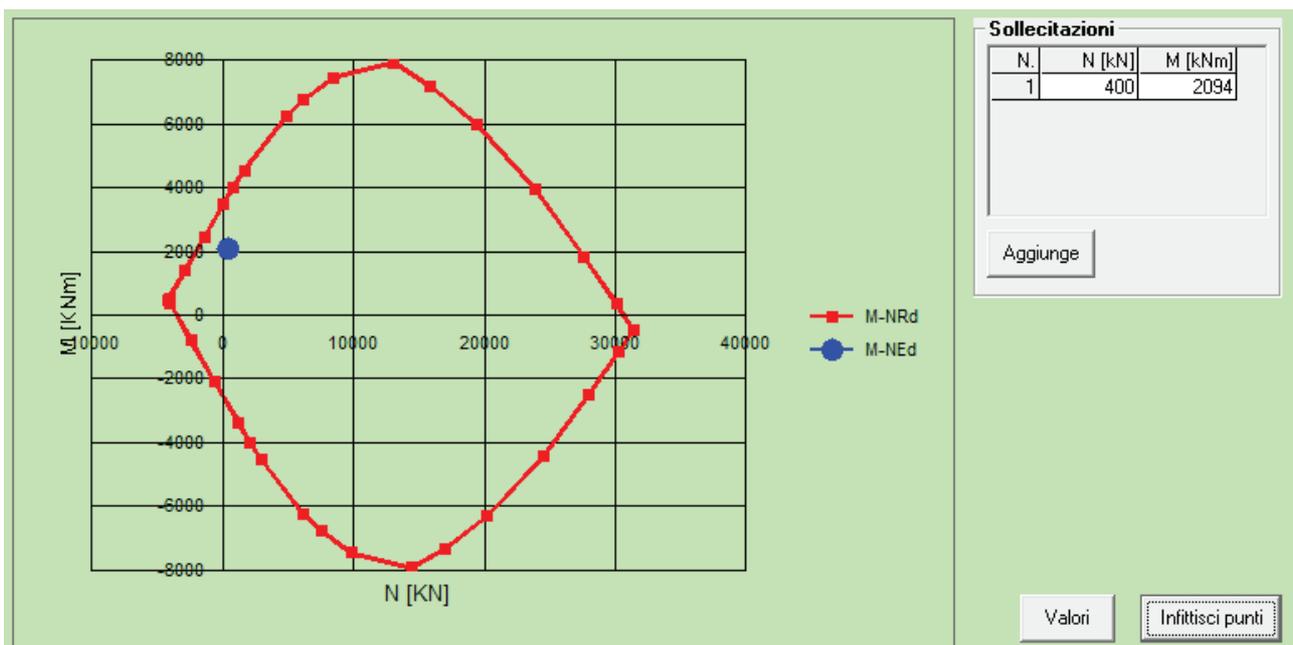


Figura 24: Combinazione SLV

**Sezione di estremità - D**

Nel nodo di estremità l'armatura della soletta superiore è composta dai seguenti ferri:

- $\phi 26/10 + \phi 24/50$  inferiori;
- $\phi 26/10 + \phi 22/20$  superiori.

I seguenti diagrammi riassumono le verifiche a pressoflessione in termini di dominio di resistenza M-N:

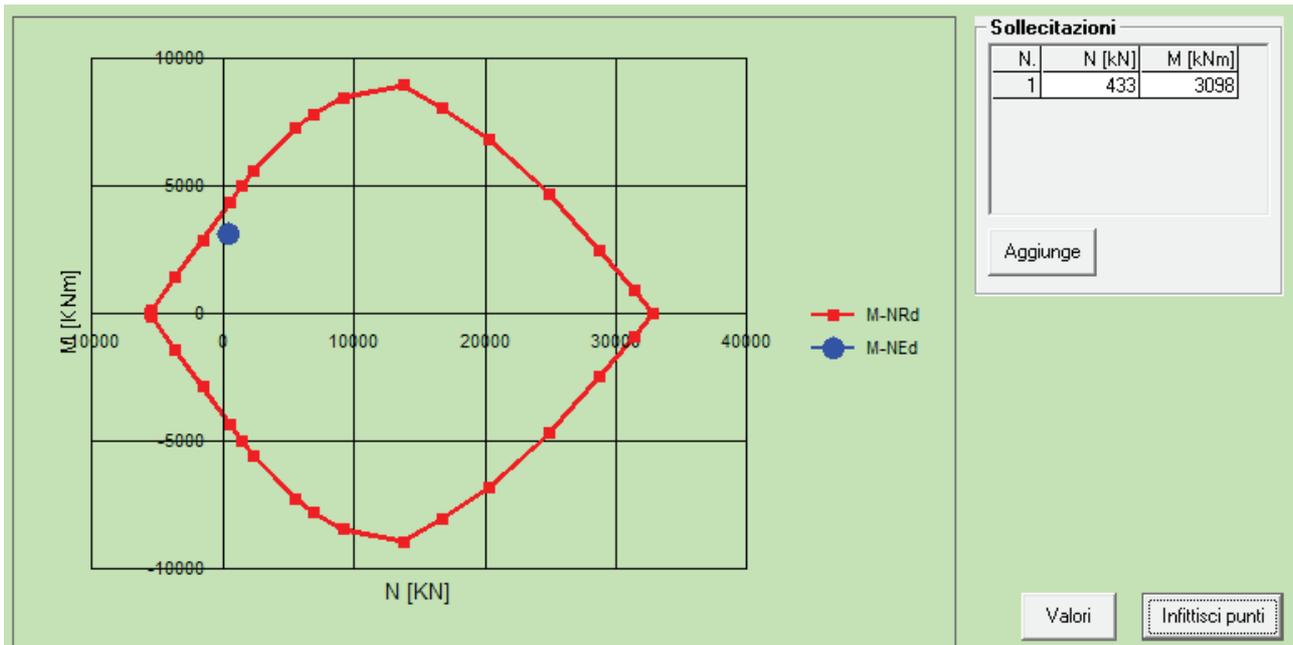


Figura 25: Combinazione SLU

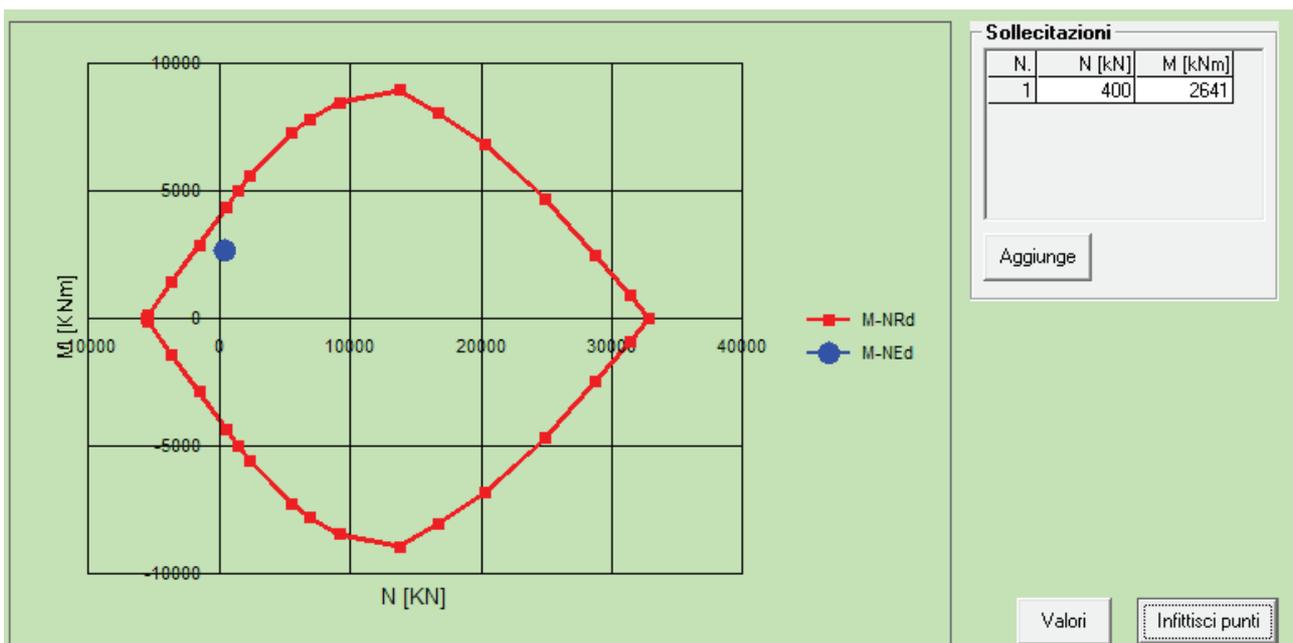


Figura 26: Combinazione SLV

### 8.2.3 Verifica a pressoflessione della soletta inferiore

#### Sezione di mezzeria - E

In mezzeria l'armatura della soletta inferiore è composta dai seguenti ferri:

- $\phi 26/10$  inferiori;
- $\phi 26/10$  superiori.

I seguenti diagrammi riassumono le verifiche a pressoflessione in termini di dominio di resistenza M-N:

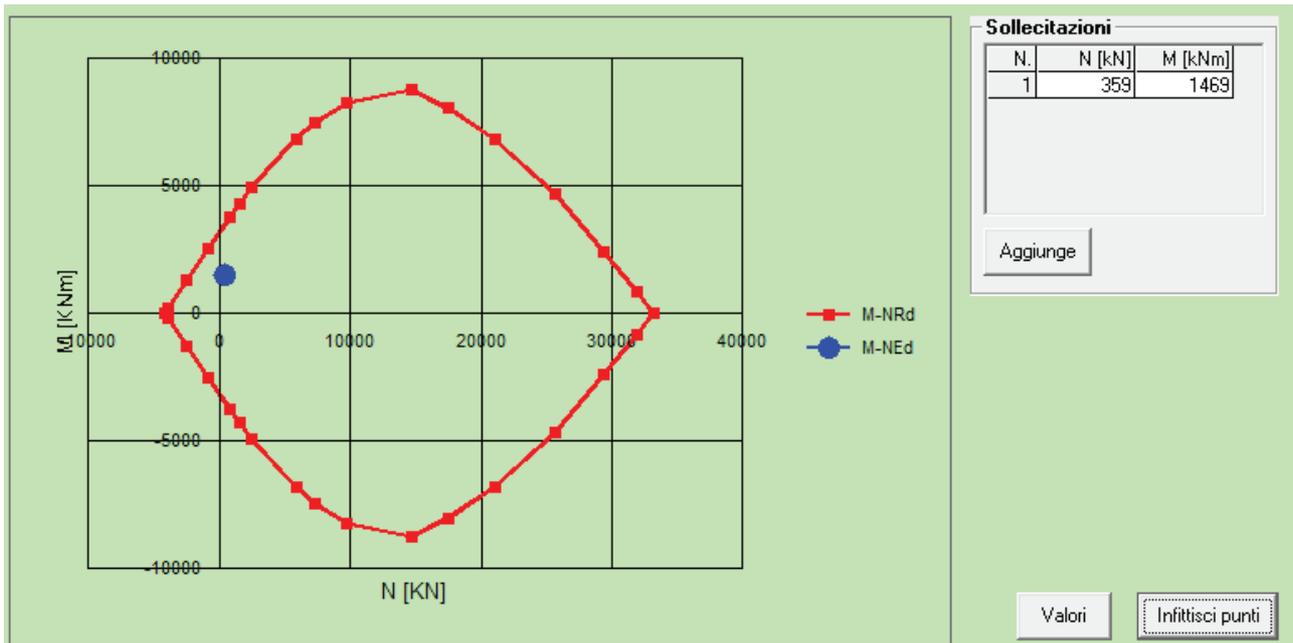


Figura 27: Combinazione SLU

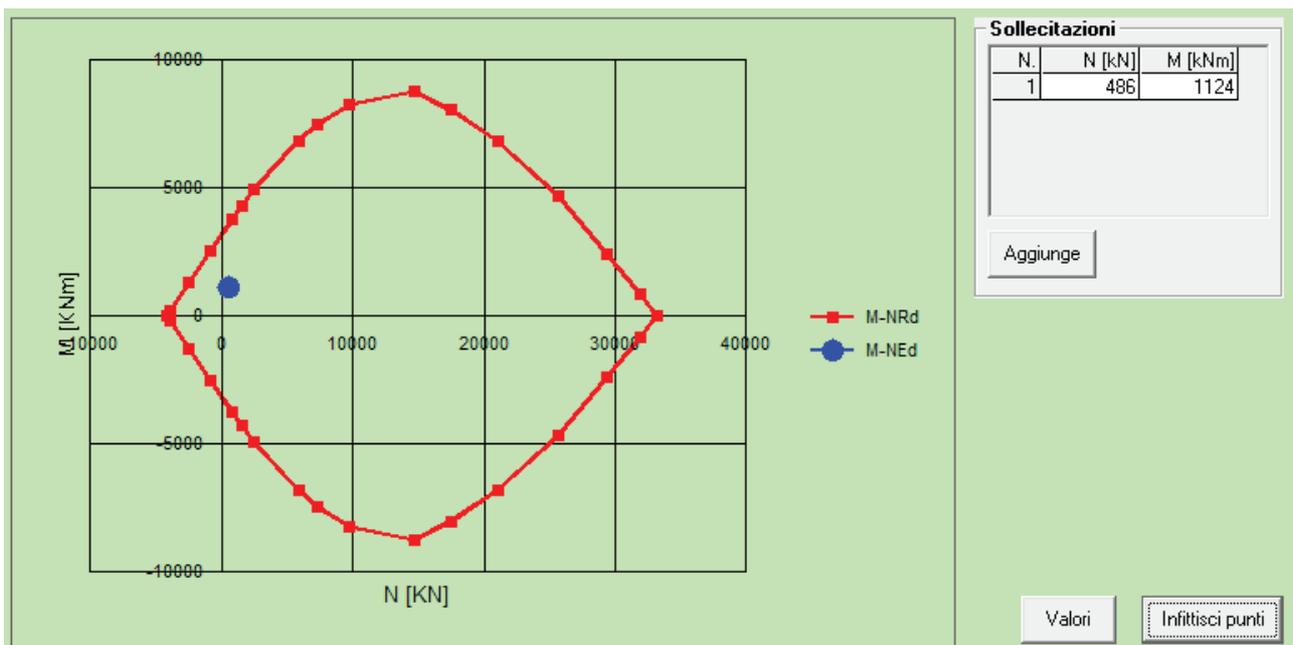


Figura 28: Combinazione SLV

**Sezione di estremità - F**

Nel nodo di estremità l'armatura della soletta inferiore è composta dai seguenti ferri:

- $\phi 26/10$  inferiori;
- $\phi 26/10$  superiori.

I seguenti diagrammi riassumono le verifiche a pressoflessione in termini di dominio di resistenza M-N:

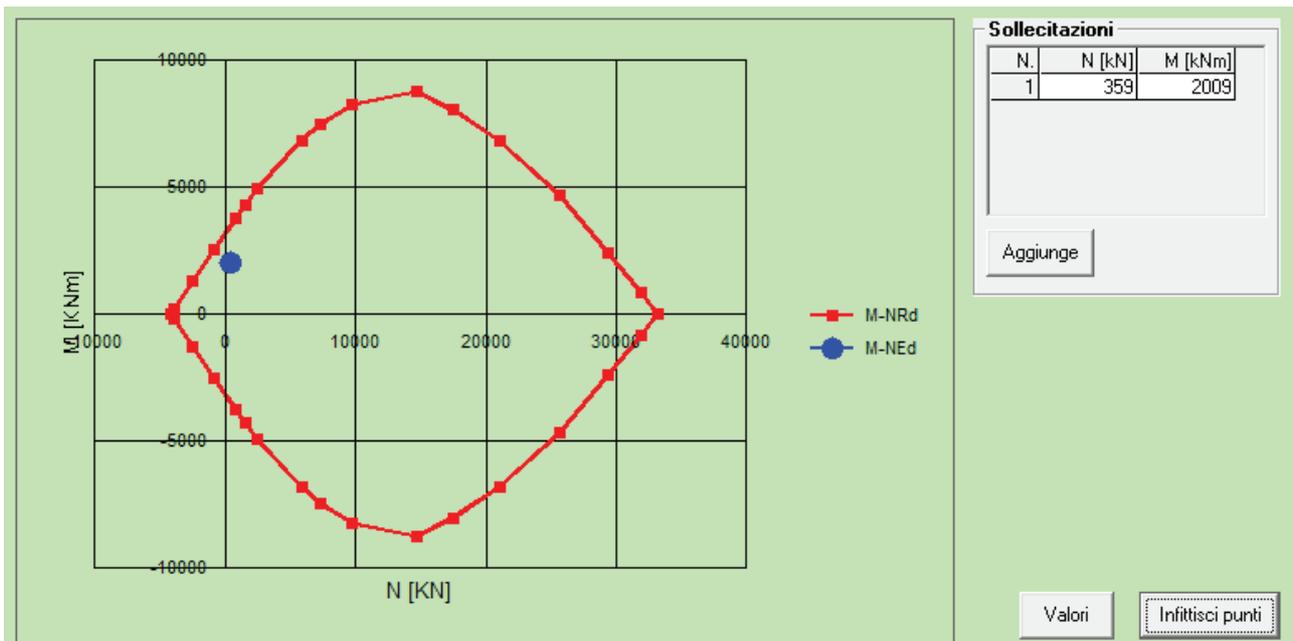


Figura 29: Combinazione SLU

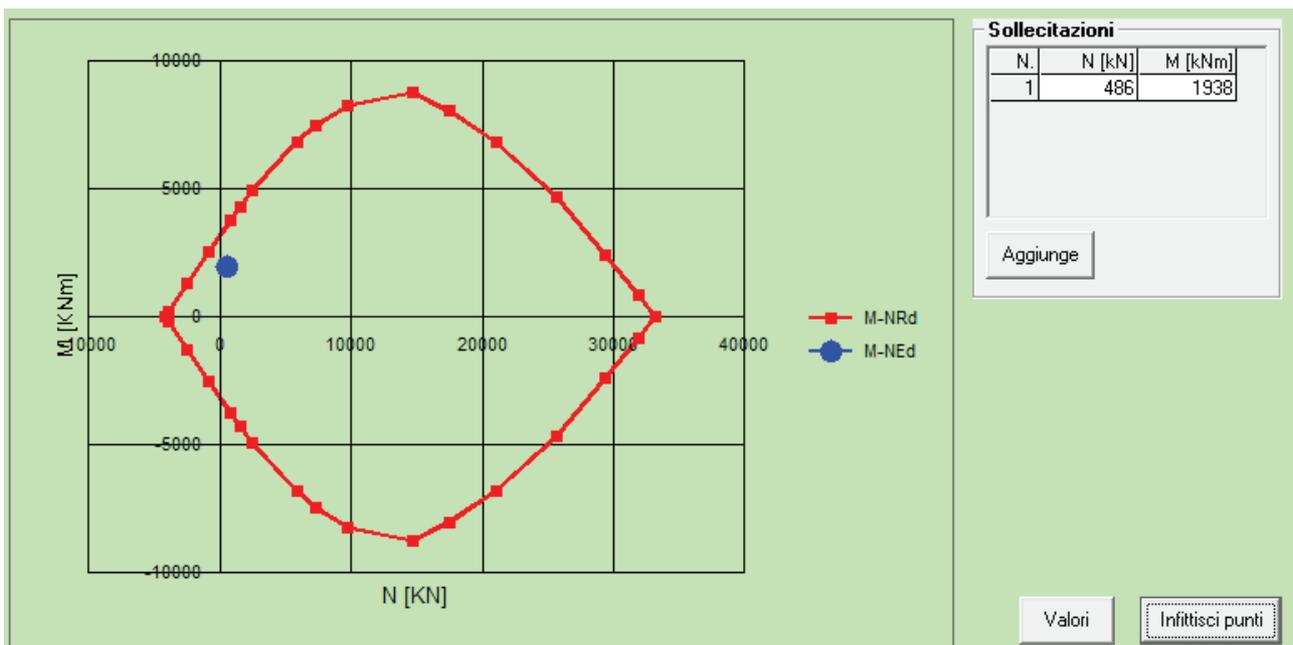


Figura 30: Combinazione SLV

## **9 Verifiche geotecniche**

Per quanto riguarda l'analisi e le verifiche di ambito geotecnico si rimanda all'apposito elaborato T00GA01GETRE01A.