

LAVORI DI COLLEGAMENTO TRA LA S.S.11 A MAGENTA E LA TANGENZIALE OVEST DI MILANO

VARIANTE DI ABBiateGRASSO E ADEGUAMENTO IN SEDE DEL TRATTO ABBiateGRASSO-VIGEVANO FINO AL PONTE SUL FIUME TICINO

1° STRALCIO DA MAGENTA A VIGEVANO - TRATTA C

PROGETTO ESECUTIVO

 Ing. Renato Vaira (Ordine degli Ingg. di Torino e Provincia n° 4863 W)	 Ing. Valerio Bajetti Ordine degli Ingg. di Roma e provincia n° A-26211	ING. RENATO DEL PRETE Ing. Renato Del Prete Ordine degli Ingg. di Bari e provincia n° 5073	 Arch. Nicoletta Frattini Ordine degli Arch. di Torino e provincia n° A-8433	 Ing. Gabriele Incecchi Ordine degli Ingg. di Roma e provincia n° A-12102
	 Società designata: GA&M Prof. Ing. Matteo Ranieri Ordine degli Ingg. di Bari e provincia n° 1137	SETAC Srl Servizi & Engineering Trasporti Ambiente Costruzioni Prof. Ing. Luigi Monterisi Ordine degli Ingg. di Bari e provincia n° 1771	ARKE' INGENNERIA S.r.l. Via Imperatore Traiano n. 4 - 70126 Bari Ing. Gioacchino Angarano Ordine degli Ingg. di Bari e provincia n° 5970	DOTT. GEOL. DANILO GALLO Dott. Geol. Danilo Gallo Ordine dei Geologi della Regione Puglia n° 688

VISTO: IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO



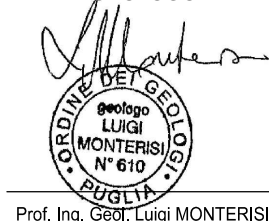
Dott. Ing. Giuseppe Danilo MALGERI

INTEGRATORE DELLE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE



Ing. Valerio BAJETTI

GEOLOGO



Prof. Ing. Geol. Luigi MONTERISI

IL COORDINATORE DELLA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE



Ing. Gianluca CICIRIELLO

HO03

H - PROGETTO STRUTTURALE OPERE PRINCIPALI

HO - VI03 - VIADOTTO N.03 - SVINCOLO 10

RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

CODICE PROGETTO			NOME FILE		REVISIONE	SCALA:
PROGETTO	LIV. PROG.	N. PROG.	HO03-P00VI03STRRE03_B.dwg			
LO203	E	1801	CODICE ELAB. P00VI03STRRE03		B	-----
C						
B	EMISSIONE A SEGUITO DI RAPPORTO INTERMEDIO DI VERIFICA ITCF-C186001-01-ATF-RA-00001		MAGGIO 2019		ING. NICOLA LIGAS	ING. GAETANO RANIERI
A	EMISSIONE		DICEMBRE 2018		ING. NICOLA LIGAS	ING. GAETANO RANIERI
REV.	DESCRIZIONE		DATA		REDATTO	VERIFICATO
						APPROVATO

SOMMARIO

1	PREMESSA	5
2	NORMATIVA.....	6
3	UNITA' DI MISURA	6
4	MATERIALI	7
4.1.1	Calcestruzzo per opere di sottofondazione	7
4.1.2	Calcestruzzo per pali di fondazione (UNI 11104-2016)	7
4.1.3	Calcestruzzo per zattere di fondazione (UNI 11104-2016).....	7
4.1.4	Calcestruzzo per elevazioni (UNI 11104-2016).....	8
4.2	Acciai.....	8
4.2.1	Acciaio per armatura lenta	8
4.3	Calcolo dei copriferri minimi	9
4.3.1	Pali di fondazione	9
4.3.2	Zattere di fondazione	10
4.3.3	Elevazioni	11
5	CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA DEI TERRENI.....	12
5.1	Definizione della stratigrafia e dei parametri geotecnici di calcolo	12
5.2	Approccio di calcolo.....	13
6	ZONIZZAZIONE E CARATTERIZZAZIONE SISMICA.....	14
6.1	Identificazione della località e dei parametri sismici generali.....	14
6.2	Definizione della strategia progettuale	15
6.3	Parametri di calcolo	16
6.3.1	Parametri numerici sismici	16
6.3.2	Categoria dei terreni di fondazione e categoria topografica	17
6.3.3	Categoria dei terreni di fondazione e categoria topografica	17
6.3.4	Fattori di struttura.....	17
6.4	Definizione dello spettro di progetto elastico per lo SLV.....	18
6.5	Definizione dello spettro di progetto smorzato per lo SLV	21
6.6	Definizione dello spettro di progetto smorzato per lo SLC.....	22
7	ANALISI DEI CARICHI.....	23
7.1	Peso proprio delle strutture in cemento armato.....	23
7.2	Peso proprio delle strutture metalliche	23
7.3	Peso proprio delle lastre prefabbricate tralicciate in cemento armato.....	23
7.4	Peso proprio della soletta in cemento armato	23
7.5	Peso proprio della pavimentazione stradale.....	23
7.6	Peso proprio dei cordoli laterali in cemento armato.....	24
7.7	Peso proprio delle barriere guard - rail.....	24
7.8	Peso proprio delle velette laterali prefabbricate in cemento armato	24
7.9	Azione del ritiro sulla soletta	25
7.10	Carichi accidentali	26
7.10.1	Carichi viaggianti da traffico	26
7.10.2	Carico accidentale folla.....	36
7.10.3	Incremento dinamico dei carichi mobili (q2)	36
7.10.4	Azione termica longitudinale	36
7.10.5	Azione termica differenziale	36
7.10.6	Azione trasversale del vento	46
7.11	Azione sismica	47

7.11.1	Azione inerziale delle masse.....	47
8	COMBINAZIONI DI CARICO.....	48
8.1	Combinazioni di carico allo Stato Limite di Esercizio – Combinazioni quasi- permanenti	48
8.2	Combinazioni di carico allo Stato Limite di Esercizio – Combinazioni frequenti.....	48
8.3	Combinazioni di carico allo Stato Limite di Esercizio – Combinazioni caratteristiche.....	48
8.4	Combinazioni di carico allo Stato Limite Ultimo statiche.....	49
8.5	Combinazione di carico sismiche	50
9	MODELLO DI CALCOLO	51
9.1	Validazione e taratura dei dati di predimensionamento del sistema di isolamento	54
10	SPALLE – VALUTAZIONE DELLE AZIONI SOLLECITANTI ALLO SPICCATO DELLE ELEVAZIONI.....	55
10.1	Spalla “A” - Elevazione sinistra.....	55
10.2	Spalla “A” - Elevazione destra	57
10.3	Spalla “B” - Elevazione sinistra.....	59
10.4	Spalla “B” - Elevazione destra	61
11	SPALLE– VERIFICHE STRUTTURALI DELLA SEZIONE DI SPICCATO DELLE ELEVAZIONI	63
11.1	Sezione e armatura di verifica	63
11.2	Verifica allo Stato Limite di limitazione delle tensioni	63
11.2.1	Combinazione SLE – Quasi Permanente.....	63
11.2.2	Combinazione SLE – Frequente	64
11.2.3	Combinazione SLE – RARA	65
11.3	Verifica allo Stato Limite di fessurazione	65
11.4	Verifica allo Stato Limite Ultimo per pressoflessione	66
11.4.1	Combinazione SLU – STR.....	66
11.4.2	Combinazione SLV	67
11.5	Verifica allo Stato Limite Ultimo per taglio	68
11.5.1	Direzione longitudinale.....	68
11.5.2	Direzione trasversale	69
12	SPALLE– VALUTAZIONE DELLE AZIONI SOLLECITANTI SULLA TRAVATA POSTERIORE	70
12.1	Definizione del modello di calcolo e dei carichi agenti	70
12.2	Diagrammi delle azioni sollecitanti.....	78
12.2.1	Combinazione allo Stato Limite di Esercizio – Quasi Permanente	78
12.2.2	Combinazione allo Stato Limite di Esercizio – Frequente.....	79
12.2.3	Combinazione allo Stato Limite di Esercizio – Caratteristica.....	80
12.2.4	Combinazione allo Stato Limite Ultimo - STR	81
13	SPALLE – VERIFICHE STRUTTURALI DELLA TRAVATA POSTERIORE	82
13.1	Definizioni delle sezioni di verifica	82
13.2	Riepilogo delle azioni sollecitanti sulle sezioni di verifica.....	82
13.3	Sezione A-A - Sezione ed armatura di verifica	83
13.4	Sezione A-A - Verifica allo Stato Limite di limitazione delle tensioni	83
13.4.1	Combinazione SLE - Quasi Permanente	83
13.4.2	Combinazione SLE - Frequente.....	84
13.4.3	Combinazione SLE - Caratteristica	85
13.5	Sezione A-A - Verifica allo Stato Limite di fessurazione.....	86
13.5.1	Combinazione SLE – Quasi Permanente.....	86
13.5.2	Combinazione SLE – Frequente	87

13.6	Sezione A-A - Verifica allo Stato Limite Ultimo per flessione semplice	88
13.7	Sezione A-A - Verifica allo Stato Limite Ultimo per taglio.....	89
13.8	Sezione B-B - Sezione ed armatura di verifica	90
13.9	Sezione B-B - Verifica allo Stato Limite di limitazione delle tensioni	90
13.9.1	Combinazione SLE - Quasi Permanente	90
13.9.2	Combinazione SLE - Frequente.....	91
13.9.3	Combinazione SLE - Caratteristica	92
13.10	Sezione B-B - Verifica allo Stato Limite di fessurazione.....	93
13.10.1	Combinazione SLE – Quasi Permanente	93
13.10.2	Combinazione SLE – Frequente.....	94
13.11	Sezione B-B - Verifica allo Stato Limite Ultimo per flessione semplice	95
13.12	Sezione B-B - Verifica allo Stato Limite Ultimo per taglio.....	96
13.13	Sezione C-C - Sezione ed armatura di verifica	97
13.14	Sezione C-C - Verifica allo Stato Limite di limitazione delle tensioni	97
13.14.1	Combinazione SLE - Quasi Permanente.....	97
13.14.2	Combinazione SLE - Frequente	98
13.14.3	Combinazione SLE - Caratteristica.....	99
13.15	Sezione C-C - Verifica allo Stato Limite di fessurazione	100
13.15.1	Combinazione SLE – Quasi Permanente	100
13.15.2	Combinazione SLE – Frequente.....	101
13.16	Sezione C-C - Verifica allo Stato Limite Ultimo per flessione semplice	102
14	SPALLE– VALUTAZIONE DELLE AZIONI SOLLECITANTI SUI PALI DI FONDAZIONE....	103
14.1	Spalla “A” - Azioni sollecitanti desunte dal modello di calcolo	103
14.1.1	Zattera sinistra	103
14.1.2	Zattera destra	116
14.1.3	Riepilogo delle azioni sollecitanti desunte dal modello di calcolo	129
14.2	Spalla “B” - Azioni sollecitanti desunte dal modello di calcolo	130
14.2.1	Zattera sinistra	130
14.2.2	Zattera destra	143
14.2.3	Riepilogo delle azioni sollecitanti desunte dal modello di calcolo	156
14.3	Spalla “A” - Azioni sollecitanti sul singolo palo connesse alla deformabilità orizzontale del terreno.....	157
14.3.1	Valutazione della costante di reazione orizzontale del terreno	157
14.3.2	Zattera sinistra	159
14.3.3	Zattera destra	164
14.3.4	Riepilogo delle azioni sollecitanti di verifica.....	169
14.4	Spalla “B” - Azioni sollecitanti sul singolo palo connesse alla deformabilità orizzontale del terreno.....	170
14.4.1	Valutazione della costante di reazione orizzontale del terreno	170
14.4.2	Zattera sinistra	172
14.4.3	Zattera destra	177
14.4.4	Riepilogo delle azioni sollecitanti di verifica.....	182
15	SPALLE – VERIFICHE STRUTTURALI DEI PALI DI FONDAZIONE	183
15.1	Sezione ed armatura di verifica	183
15.2	Verifica allo Stato Limite di limitazione delle tensioni	183
15.2.1	Combinazione SLE - Quasi Permanente - N_{max}	183
15.2.2	Combinazione SLE - Quasi Permanente – N_{min}	184
15.2.3	Combinazione SLE - Frequente - N_{max}	185

15.2.4	Combinazione SLE - Frequente - N_{min}	186
15.2.5	Combinazione SLE - Caratteristica - N_{max}	187
15.2.6	Combinazione SLE - Caratteristica - N_{min}	188
15.3	Verifica allo Stato Limite di fessurazione	189
15.3.1	Combinazione SLE - Quasi Permanente - N_{max}	189
15.3.2	Combinazione SLE - Quasi Permanente - N_{min}	190
15.3.3	Combinazione SLE - Frequente - N_{max}	191
15.3.4	Combinazione SLE - Frequente - N_{min}	192
15.4	Verifica allo Stato Limite Ultimo per pressoflessione	193
15.4.1	Condizione statica SLU - STR - N_{max}	193
15.4.2	Condizione statica SLU - STR - N_{min}	194
15.4.3	Condizione sismica SLV - N_{max}	195
15.4.4	Condizione sismica SLV - N_{min}	196
15.5	Verifica allo Stato Limite Ultimo per taglio	197
16	SPALLE - VERIFICHE STRUTTURALI DELLE ZATTERE DI FONDAZIONE.....	198
16.1	Zattera di fondazione - Verifiche strutturali.....	198
17	SPALLE - VERIFICHE GEOTECNICHE DEI PALI DI FONDAZIONE.....	200
17.1	Formulazioni adottate per la verifica del carico limite ultimo	200
17.1.1	Palo in terreno coesivo saturo.....	200
17.1.2	Palo in terreno incoerente.....	201
17.2	Valutazione del coefficiente di capacità portante alla punta N_q	202
17.3	Verifiche di portanza verticale (carico limite ultimo) e laterale del palo	203
17.4	Valutazione dell'efficienza dei pali in gruppo	210
17.5	Validazione manuale dei risultati del software	211
17.6	Calcolo dei cedimenti verticali allo Stato Limite di Esercizio - Combinazione caratteristica.....	212
18	VERIFICHE STRUTTURALI DEI BAGGIOLI DI APPOGGIO E DEI RITEGNI SISMICI TRASVERSALI	215
18.1	Valutazione delle azioni sollecitanti sugli appoggi	215
18.2	Baggioli di appoggio	217
18.2.1	Verifica a punzonamento	217
18.2.2	Verifica nei confronti delle azioni orizzontali.....	218
18.3	Ritegni sismici trasversali	219
18.3.1	Verifica nei confronti delle azioni orizzontali.....	219

1 PREMESSA

La presente relazione riporta il dimensionamento e le verifiche strutturali delle sottostrutture del viadotto VI-03 nell'ambito della Tratta "C" del "Collegamento tra la S.S. 11 "Padana Superiore" a Magenta e la Tangenziale ovest di Milano, con variante di Abbiategrasso e adeguamento in sede del tratto del Tratto Abbiategrasso-Vigevano fino al ponte sul fiume Ticino".



2 NORMATIVA

Nella redazione dei calcoli statici ci si è attenuti alle prescrizioni della Normativa vigente; in particolare:

- **Legge n°1086 del 05/11/1971** “Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio armato, normale e precompresso ed a struttura metallica”
- **Legge n°64 del 02/02/1974** “Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche”
- **Decreto Ministeriale 17/01/2018** “Norme Tecniche per le Costruzioni”
- **Circolare Min. 02/02/2009, n° 617** “Istruzioni per l'applicazione delle Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni di cui al D.M. 14/01/2008”
- **UNI EN 1991-2 (Eurocodice 1 – Parte 2)** → Azioni sulle strutture – Carichi da traffico sui ponti
- **UNI EN 1992-1 (Eurocodice 2 – Parte 1)** → Progettazione delle strutture in calcestruzzo – Regole generali
- **UNI EN 1992-2 (Eurocodice 2 – Parte 2)** → Progettazione delle strutture in calcestruzzo – Ponti
- **UNI EN 1998-2 (Eurocodice 8 – Parte 2)** → Progettazione delle strutture per la resistenza sismica – Ponti
- **UNI EN 206-1:2006** → Calcestruzzo – Specificazione, prestazione e conformità
- **UNI 11104** → Calcestruzzo – Specificazione, prestazione, produzione e conformità – Istruzioni complementari per l'applicazione della EN 206-1

3 UNITA' DI MISURA

Nei calcoli è stato fatto uso delle seguenti unità di misura:

- per i carichi: kN/m^2 , kN/m , kN
- per i momenti: kNm
- per i tagli e sforzi normali: kN
- per le tensioni: N/mm^2
- per le accelerazioni: m/sec^2

4 MATERIALI

4.1.1 CALCESTRUZZO PER OPERE DI SOTTOFONDAZIONE

Per le opere di sottofondazione è stato previsto un calcestruzzo con classe di resistenza **C12/15** e classe di esposizione **X0**.

Tale calcestruzzo non ha valenza strutturale e quindi non se ne riportano le caratteristiche meccaniche.

4.1.2 CALCESTRUZZO PER PALI DI FONDAZIONE (UNI 11104-2016)

Per i pali di fondazione è stato previsto un calcestruzzo con classe di resistenza **C25/30** con le seguenti caratteristiche meccaniche:

CARATTERISTICHE MECCANICHE DEI CALCESTRUZZI - D.M. 17.01.2018			
Classe di resistenza del calcestruzzo	C25/30		
Resistenza caratteristica cubica a compressione	R_{ck}	30,00	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica cilindrica a compressione	f_{ck}	24,90	[N/mm ²]
Resistenza cilindrica media a compressione a 28 gg	f_{cm}	32,90	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo a compressione	f_{cd}	14,11	[N/mm ²]
Resistenza media a trazione	f_{ctm}	2,56	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica a trazione	f_{ctk}	1,79	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo a trazione	f_{ctd}	1,19	[N/mm ²]
Modulo elastico istantaneo	E_c	31.220,19	[N/mm ²]
Modulo elastico medio	E_{cm}	30.440,77	[N/mm ²]

- Classe di esposizione: **XC2**
- Classe di consistenza: **S4**
- Rapporto minimo acqua / cemento: **0,60**
- Contenuto minimo di cemento: **300 kg/mc**
- Diametro massimo degli inerti: **30 mm**
- Copriferro netto minimo: **60 mm**

4.1.3 CALCESTRUZZO PER ZATTERE DI FONDAZIONE (UNI 11104-2016)

Per le zattere di fondazione è stato previsto un calcestruzzo con classe di resistenza **32/40** con le seguenti caratteristiche meccaniche:

CARATTERISTICHE MECCANICHE DEI CALCESTRUZZI - D.M. 17.01.2018			
Classe di resistenza del calcestruzzo	C32/40		
Resistenza caratteristica cubica a compressione	R_{ck}	40,00	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica cilindrica a compressione	f_{ck}	33,20	[N/mm ²]
Resistenza cilindrica media a compressione a 28 gg	f_{cm}	41,20	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo a compressione	f_{cd}	18,81	[N/mm ²]
Resistenza media a trazione	f_{ctm}	3,10	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica a trazione	f_{ctk}	2,17	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo a trazione	f_{ctd}	1,45	[N/mm ²]
Modulo elastico istantaneo	E_c	36.049,97	[N/mm ²]
Modulo elastico medio	E_{cm}	32.811,24	[N/mm ²]

- Classe di esposizione: **XC2**

- Classe di consistenza: **S4**
- Rapporto minimo acqua / cemento: **0,60**
- Contenuto minimo di cemento: **300 kg/mc**
- Diametro massimo degli inerti: **30 mm**
- Copriferro netto minimo: **40 mm**

4.1.4 CALCESTRUZZO PER ELEVAZIONI (UNI 11104-2016)

Per le elevazioni è stato previsto un calcestruzzo con classe di resistenza **C32/40** con le seguenti caratteristiche meccaniche:

CARATTERISTICHE MECCANICHE DEI CALCESTRUZZI - D.M. 17.01.2018			
Classe di resistenza del calcestruzzo	C32/40		
Resistenza caratteristica cubica a compressione	R_{ck}	40,00	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica cilindrica a compressione	f_{ck}	33,20	[N/mm ²]
Resistenza cilindrica media a compressione a 28 gg	f_{cm}	41,20	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo a compressione	f_{cd}	18,81	[N/mm ²]
Resistenza media a trazione	f_{ctm}	3,10	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica a trazione	f_{ctk}	2,17	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo a trazione	f_{ctd}	1,45	[N/mm ²]
Modulo elastico istantaneo	E_c	36.049,97	[N/mm ²]
Modulo elastico medio	E_{cm}	32.811,24	[N/mm ²]

- Classe di esposizione: **XF2**
- Classe di consistenza: **S6**
- Rapporto minimo acqua / cemento: **0,50**
- Contenuto minimo di cemento: **340 kg/mc**
- Diametro massimo degli inerti: **20 mm**
- Copriferro netto minimo: **40 mm**

4.2 ACCIAI

4.2.1 ACCIAIO PER ARMATURA LENTA

Per le armature lente è stato previsto un acciaio del tipo **B450C**, con le seguenti caratteristiche meccaniche:

- $f_{t,k}$ = 540,00 N/mm² (resistenza caratteristica a rottura)
- $f_{y,k}$ = 450,00 N/mm² (tensione caratteristica di snervamento)
- $f_{y,d}$ = 391,30 N/mm² (resistenza di calcolo – $\gamma_s=1,15$)
- E_s = 210.000,00 N/mm² (modulo elastico istantaneo)

4.3 CALCOLO DEI COPRIFERRI MINIMI

Ai sensi delle prescrizioni di cui alla normativa vigente e con riferimento alla procedura di calcolo prevista dalla Circolare Applicativa (riferita alla normativa del 2008 ma a tutt'oggi valida) si riporta di seguito il calcolo del copriferro minimo inteso come ricoprimento delle barre.

4.3.1 PALI DI FONDAZIONE

	CODICE FILE	MAT-02
	OGGETTO:	CALCOLO COPRIFERRO

Definizione della condizioni ambientali (TABELLA 4.1.IV - Descrizione delle condizioni ambientali)		
Condizioni ambientali	Classe di esposizione	Classe di esposizione di progetto
Ordinarie	X0, XC1, XC2, XC3, XF1	XC2
Aggressive	XC4, XD1, XS1, XA1, XA2, XF2, XF3	Condizioni ambientali di progetto
Molto Aggressive	XD2, XD3, XS2, XS3, XA3, XF4	Ordinario

Definizione della classi di resistenza rispetto alla Tabelle C4.1.IV		
Classe minima Cmin	Classe di resistenza del calcestruzzo	Classe di resistenza del calcestruzzo
C25/30	Barre da c.a. altri elemen	C25/30
Classe C0	Vita Nominale dell'opera	Produzioni sottoposte a controllo qualità
C45/55	50 Anni	NO

Determinazione del copriferro minimo (Tab. C4.1.IV)		
Copriferro minimo ai sensi della tabella e delle precisazioni di cui al capitolo C4.1.6.1.3 della Circolare Applicativa	25	mm
Tolleranza costruttiva	5	mm
COPRIFERRO MINIMO DI PROGETTO	30	mm

4.3.2 ZATTERE DI FONDAZIONE

	CODICE FILE	MAT-02
	OGGETTO:	CALCOLO COPRIFERRO

Definizione delle condizioni ambientali (TABELLA 4.1.IV - Descrizione delle condizioni ambientali)		
Condizioni ambientali	Classe di esposizione	Classe di esposizione di progetto
Ordinarie	X0,XC1,XC2,XC3,XF1	XC2
Aggressive	XC4, XD1, XS1, XA1, XA2, XF2, XF3	Condizioni ambientali di progetto
Molto Aggressive	XD2, XD3, XS2, XS3, XA3, XF4	Ordinario

Definizione delle classi di resistenza rispetto alla Tabelle C4.1.IV		
Classe minima Cmin	Classe di resistenza del calcestruzzo	Classe di resistenza del calcestruzzo
C25/30	Barre da c.a. elementi a p	C32/40
Classe C0	Vita Nominale dell'opera	Produzioni sottoposte a controllo qualità
C45/55	50 Anni	NO

Determinazione del copriferro minimo (Tab. C4.1.IV)		
Copriferro minimo ai sensi della tabella e delle precisazioni di cui al capitolo C4.1.6.1.3 della Circolare Applicativa	20	mm
Tolleranza costruttiva	5	mm
COPRIFERRO MINIMO DI PROGETTO	25	mm

4.3.3 ELEVAZIONI

	CODICE FILE	MAT-02
	OGGETTO:	CALCOLO COPRIFERRO

Definizione delle condizioni ambientali (TABELLA 4.1.IV - Descrizione delle condizioni ambientali)		
Condizioni ambientali	Classe di esposizione	Classe di esposizione di progetto
Ordinarie	X0,XC1,XC2,XC3,XF1	XF2
Aggressive	XC4, XD1, XS1, XA1, XA2, XF2, XF3	Condizioni ambientali di progetto
Molto Aggressive	XD2, XD3, XS2, XS3, XA3, XF4	Aggressivo

Definizione delle classi di resistenza rispetto alla Tabelle C4.1.IV		
Classe minima Cmin	Classe di resistenza del calcestruzzo	Classe di resistenza del calcestruzzo
C28/35	Barre da c.a. elementi a p	C32/40
Classe C0	Vita Nominale dell'opera	Produzioni sottoposte a controllo qualità
C45/55	50 Anni	NO

Determinazione del copriferro minimo (Tab. C4.1.IV)		
Copriferro minimo ai sensi della tabella e delle precisazioni di cui al capitolo C4.1.6.1.3 della Circolare Applicativa	30	mm
Tolleranza costruttiva	5	mm
COPRIFERRO MINIMO DI PROGETTO	35	mm

5 CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA DEI TERRENI

5.1 DEFINIZIONE DELLA STRATIGRAFIA E DEI PARAMETRI GEOTECNICI DI CALCOLO

In relazione a quanto riportato all'interno della relazione geologica e geotecnica per la verifica geotecnica dei pali di fondazione delle spalle e delle pile si farà riferimento alla seguente stratigrafia:

- **Strato 1** – Unità litotecnica **G3** (da p.c. a quota -0,70 m da p.c.)
 - Peso specifico: $\gamma = 18,50 \text{ kN/m}^3$
 - Peso specifico efficace: $\gamma' = 8,50 \text{ kN/m}^3$
 - Angolo di attrito interno: $\phi = 30,90^\circ$
 - Coesione drenata: $c' = 0,00 \text{ kN/m}^2$
 - Densità relativa: $D_r = 49,60\%$
 - Modulo elastico: $E = 22,30 \text{ N/mm}^2$
- **Strato 2** – Unità litotecnica **L5** (da quota -0,70 a quota -2,20 m da p.c.)
 - Peso specifico: $\gamma = 19,00 \text{ kN/m}^3$
 - Peso specifico efficace: $\gamma' = 9,00 \text{ kN/m}^3$
 - Coesione non drenata: $c_u = 26,60 \text{ kN/m}^2$
- **Strato 3** – Unità litotecnica **G3** (da quota -2,20 a quota -9,85 m da p.c.)
 - Peso specifico: $\gamma = 18,50 \text{ kN/m}^3$
 - Peso specifico efficace: $\gamma' = 8,50 \text{ kN/m}^3$
 - Angolo di attrito interno: $\phi = 30,90^\circ$
 - Coesione drenata: $c' = 0,00 \text{ kN/m}^2$
 - Densità relativa: $D_r = 49,60\%$
 - Modulo elastico: $E = 22,30 \text{ N/mm}^2$
- **Strato 4** – Unità litotecnica **S1** (quota > -9,85 m da p.c.)
 - Peso specifico: $\gamma = 19,00 \text{ kN/m}^3$
 - Peso specifico efficace: $\gamma' = 9,00 \text{ kN/m}^3$
 - Angolo di attrito interno: $\phi = 31,70^\circ$
 - Coesione drenata: $c' = 0,00 \text{ kN/m}^2$
 - Densità relativa: $D_r = 50,00\%$
 - Modulo elastico: $E = 21,70 \text{ N/mm}^2$

La falda è posta a quota – **1,00 m** di profondità dal piano di campagna.

Poiché il piano di posa delle zattere di fondazione è disposto a una quota massima pari a **-2,80 m** da p.c. (**1,00 m** di ricoprimento superiore + **1,80 m** di spessore delle zattere), la stratigrafia considerata per le verifiche geotecniche e strutturali è la seguente:

- **Strato 3** – Unità litotecnica **G3** (da quota 0,00 a quota -7,05 m da piano di posa delle zattere)
 - Peso specifico: $\gamma = 18,50 \text{ kN/m}^3$
 - Peso specifico efficace: $\gamma' = 8,50 \text{ kN/m}^3$
 - Angolo di attrito interno: $\phi = 30,90^\circ$
 - Coesione drenata: $c' = 0,00 \text{ kN/m}^2$
 - Densità relativa: $D_r = 49,60\%$
 - Modulo elastico: $E = 22,30 \text{ N/mm}^2$

- **Strato 4** – Unità litotecnica **S1** (quota > -7,05 m dal piano di posa delle zattere)
 - Peso specifico: $\gamma = 19,00 \text{ kN/m}^3$
 - Peso specifico efficace: $\gamma' = 9,00 \text{ kN/m}^3$
 - Angolo di attrito interno: $\phi = 31,70^\circ$
 - Coesione drenata: $c' = 0,00 \text{ kN/m}^2$
 - Densità relativa: $D_r = 50,00\%$
 - Modulo elastico: $E = 21,70 \text{ N/mm}^2$

La falda di calcolo è assunta a quota **0,00 m** di profondità dal piano posa delle zattere di fondazione.

5.2 APPROCCIO DI CALCOLO

Le verifiche geotecniche di carico limite ultimo e di portanza laterale vengono condotte secondo l'approccio 2 previsto dal D.M.17.01.2018 "Norme Tecniche per le Costruzioni" - Combinazione A1 - M1 - R3.

Resistenza	Simbolo	Pali infissi			Pali trivellati			Pali ad elica continua		
		(R1)	(R2)	(R3)	(R1)	(R2)	(R3)	(R1)	(R2)	(R3)
Base	γ_b	1,0	1,45	1,15	1,0	1,7	1,35	1,0	1,6	1,3
Laterale in compressione	γ_s	1,0	1,45	1,15	1,0	1,45	1,15	1,0	1,45	1,15
Totale (*)	γ_t	1,0	1,45	1,15	1,0	1,6	1,30	1,0	1,55	1,25
Laterale in trazione	γ_{st}	1,0	1,6	1,25	1,0	1,6	1,25	1,0	1,6	1,25

Tabella 6.4.II – Coefficienti parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche.

È stata considerata la presenza di un'unica verticale indagata al fine di determinare il valore dei fattori di riduzione delle resistenze caratteristiche ξ_3 e ξ_4 :

Numero di verticali indagate	1	2	3	4	5	7	≥ 10
ξ_3	1,70	1,65	1,60	1,55	1,50	1,45	1,40
ξ_4	1,70	1,55	1,48	1,42	1,34	1,28	1,21

Tabella 6.4.IV – Fattori di correlazione ξ per la determinazione della resistenza caratteristica in funzione del numero di verticali indagate.

Sulla base di quanto riportato all'interno della relazione geotecnica è possibile considerare un numero di verticali indagate pari a **7**.

6 ZONIZZAZIONE E CARATTERIZZAZIONE SISMICA

6.1 IDENTIFICAZIONE DELLA LOCALITÀ E DEI PARAMETRI SISMICI GENERALI



Il sito è definito dalle seguenti coordinate geografiche:

- Longitudine: **8,953306**
- Latitudine: **45,401149**

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

- Tabella parametri

Nodi del reticolo intorno al sito

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".

INTRO
 FASE 1
 FASE 2
 FASE 3

6.2 DEFINIZIONE DELLA STRATEGIA PROGETTUALE

In riferimento al D.M. 17.01.2018 “Norme Tecniche per le Costruzioni”, le opere sono progettate (in funzione dell'importanza strategica dell'infrastruttura) secondo i seguenti parametri:

- Vita Nominale dell'opera: **50 anni**

Tabella 2.4.I – Vita nominale V_N per diversi tipi di opere

TIPI DI COSTRUZIONE		Vita Nominale V_N (in anni)
1	Opere provvisorie – Opere provvisionali - Strutture in fase costruttiva ¹	≤ 10
2	Opere ordinarie, ponti, opere infrastrutturali e dighe di dimensioni contenute o di importanza normale	≥ 50
3	Grandi opere, ponti, opere infrastrutturali e dighe di grandi dimensioni o di importanza strategica	≥ 100

- Classe d'uso dell'opera: **IV**

2.4.2 CLASSI D'USO

In presenza di azioni sismiche, con riferimento alle conseguenze di una interruzione di operatività o di un eventuale collasso, le costruzioni sono suddivise in classi d'uso così definite:

Classe I: Costruzioni con presenza solo occasionale di persone, edifici agricoli.

Classe II: Costruzioni il cui uso preveda normali affollamenti, senza contenuti pericolosi per l'ambiente e senza funzioni pubbliche e sociali essenziali. Industrie con attività non pericolose per l'ambiente. Ponti, opere infrastrutturali, reti viarie non ricadenti in Classe d'uso *III* o in Classe d'uso *IV*, reti ferroviarie la cui interruzione non provochi situazioni di emergenza. Dighe il cui collasso non provochi conseguenze rilevanti.

Classe III: Costruzioni il cui uso preveda affollamenti significativi. Industrie con attività pericolose per l'ambiente. Reti viarie extraurbane non ricadenti in Classe d'uso *IV*. Ponti e reti ferroviarie la cui interruzione provochi situazioni di emergenza. Dighe rilevanti per le conseguenze di un loro eventuale collasso.

Classe IV: Costruzioni con funzioni pubbliche o strategiche importanti, anche con riferimento alla gestione della protezione civile in caso di calamità. Industrie con attività particolarmente pericolose per l'ambiente. Reti viarie di tipo A o B, di cui al D.M. 5 novembre 2001, n. 6792, “Norme funzionali e geometriche per la costruzione delle strade”, e di tipo C quando appartenenti ad itinerari di collegamento tra capoluoghi di provincia non altresì serviti da strade di tipo A o B. Ponti e reti ferroviarie di importanza critica per il mantenimento delle vie di comunicazione, particolarmente dopo un evento sismico. Dighe connesse al funzionamento di acquedotti e a impianti di produzione di energia elettrica.

- Coefficiente di utilizzo dell'opera: **2,00**

Tab. 2.4.II – Valori del coefficiente d'uso C_U

CLASSE D'USO	I	II	III	IV
COEFFICIENTE C_U	0,7	1,0	1,5	2,0

- Vita di riferimento dell'opera: **100 anni**

2.4.3 PERIODO DI RIFERIMENTO PER L'AZIONE SISMICA

Le azioni sismiche su ciascuna costruzione vengono valutate in relazione ad un periodo di riferimento V_R che si ricava, per ciascun tipo di costruzione, moltiplicandone la vita nominale V_N per il coefficiente d'uso C_U :

$$V_R = V_N \cdot C_U \quad (2.4.1)$$

Qui di seguito si riporta la sintesi delle scelte progettuali adottati con i tempi di ritorno dell'azione sismica identificati in funzione del singolo stato limite.

FASE 2. SCELTA DELLA STRATEGIA DI PROGETTAZIONE

Vita nominale della costruzione (in anni) - V_N 50 info

Coefficiente d'uso della costruzione - c_U 2 info

Valori di progetto

Periodo di riferimento per la costruzione (in anni) - V_R 100 info

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

Stati limite di esercizio - SLE

Stati limite ultimi - SLU

$\left\{ \begin{array}{l} \text{SLO} - P_{VR} = 81\% \\ \text{SLD} - P_{VR} = 63\% \end{array} \right.$

$\left\{ \begin{array}{l} \text{SLV} - P_{VR} = 10\% \\ \text{SLC} - P_{VR} = 5\% \end{array} \right.$

60

101

949

1950

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

6.3 PARAMETRI DI CALCOLO

6.3.1 PARAMETRI NUMERICI SISMICI

Sono stati definiti e utilizzati nei calcoli 3 differenti spettri di risposta di progetto:

- Spettro di progetto elastico valutato per lo Stato Limite di Salvaguardia della Vita (SLV) per la valutazione delle azioni sismiche dovute alla massa delle sottostrutture e del terreno e dei sovraccarichi direttamente gravanti su di esse.
- Spettro di progetto "smorzato" (per la presenza dell'isolamento sismico alla base dell'impalcato) valutato per lo Stato Limite di Salvaguardia della Vita (SLV) per la valutazione delle azioni sismiche dovute alla massa dell'impalcato e ai sovraccarichi su esso agenti e trasmessi dagli isolatori sismici alle sottostrutture inferiori.
- Spettro di progetto "smorzato" (per la presenza dell'isolamento sismico alla base dell'impalcato) valutato allo Stato Limite di Collasso per il dimensionamento degli isolatori sismici e la verifica dello spostamento di progetto degli stessi.

Nella tabella successiva sono riportati i parametri numerici sismici per i periodi di ritorno associati ai diversi Stati Limite:

SLATO LIMITE	T_R [anni]	a_g [g]	F_0 [-]	T_c^* [s]
SLO	60	0,023	2,546	0,194
SLD	101	0,028	2,591	0,211
SLV	949	0,051	2,730	0,303
SLC	1950	0,060	2,820	0,318

6.3.2 CATEGORIA DEI TERRENI DI FONDAZIONE E CATEGORIA TOPOGRAFICA

Ai sensi di quanto riportato nella Relazione Geotecnica e all'interno dei profili geotecnici allegati al presente progetto esecutivo il terreno di fondazione è classificato similmente come di **categoria C**.

Tabella 3.2.II – Categorie di sottosuolo

Categoria	Descrizione
A	<i>Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi</i> caratterizzati da valori di $V_{s,30}$ superiori a 800 m/s, eventualmente comprendenti in superficie uno strato di alterazione, con spessore massimo pari a 3 m.
B	<i>Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti</i> con spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{s,30}$ compresi tra 360 m/s e 800 m/s (ovvero $N_{SPT,30} > 50$ nei terreni a grana grossa e $c_{u,30} > 250$ kPa nei terreni a grana fina).
C	<i>Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti</i> con spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{s,30}$ compresi tra 180 m/s e 360 m/s (ovvero $15 < N_{SPT,30} < 50$ nei terreni a grana grossa e $70 < c_{u,30} < 250$ kPa nei terreni a grana fina).
D	<i>Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti</i> , con spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{s,30}$ inferiori a 180 m/s (ovvero $N_{SPT,30} < 15$ nei terreni a grana grossa e $c_{u,30} < 70$ kPa nei terreni a grana fina).
E	<i>Terreni dei sottosuoli di tipo C o D per spessore non superiore a 20 m</i> , posti sul substrato di riferimento (con $V_s > 800$ m/s).

6.3.3 CATEGORIA DEI TERRENI DI FONDAZIONE E CATEGORIA TOPOGRAFICA

Considerando che il territorio si presenta essenzialmente pianeggiante e privo di significati salti di quota la categoria topografica del sito è stata assunta pari a **categoria T₁**.

Tabella 3.2.IV – Categorie topografiche

Categoria	Caratteristiche della superficie topografica
T1	Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media $i \leq 15^\circ$
T2	Pendii con inclinazione media $i > 15^\circ$
T3	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $15^\circ \leq i \leq 30^\circ$
T4	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $i > 30^\circ$

6.3.4 FATTORI DI STRUTTURA

A favore di sicurezza il calcolo e le verifiche sono stati effettuati in campo elastico.

Il fattore di struttura è stato pertanto posto pari a **q = 1,00**.

Lo spettro di progetto adottato sarà pertanto identico allo spettro elastico.

6.4 DEFINIZIONE DELLO SPETTRO DI PROGETTO ELASTICO PER LO SLV

Nell'immagine successiva è riportata la determinazione dei parametri dello spettro di risposta elastico valutato per lo Stato Limite di Salvaguardia della Vita (SLV):

FASE 3. DETERMINAZIONE DELL'AZIONE DI PROGETTO

Stato Limite

Stato Limite considerato SLV info

Risposta sismica locale

Categoria di sottosuolo C info

Categoria topografica T1 info

$S_s =$ 1,500 info

$C_c =$ 1,557 info

$h/H =$ 1,000 info

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

Compon. orizzontale

☒ Spettro di progetto elastico (SLE)

☐ Spettro di progetto inelastico (SLU)

Smorzamento ξ (%) 5 info

Fattore q_0 1 info

$\eta =$ 1,000 info

Regol. in altezza sì info

Compon. verticale

Spettro di progetto Fattore q 1 info $\eta =$ 1,000 info

Elaborazioni

Grafici spettri di risposta info

Parametri e punti spettri di risposta info

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

Nella tabella successiva sono riportati analiticamente i parametri sismici ed i valori delle accelerazioni normalizzate in funzione del periodo di vibrazione:

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

Parametri indipendenti

STATO LIMITE	SLV
a_g	0,051 g
F_o	2,730
T_c	0,303 s
S_s	1,500
C_o	1,557
S_T	1,000
q	1,000

Parametri dipendenti

S	1,500
η	1,000
T_B	0,157 s
T_C	0,472 s
T_D	1,804 s

Espressioni dei parametri dipendenti

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

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

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

$$T_C = C_o \cdot T_c \quad (\text{NTC-07 Eq. 3.2.7})$$

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

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

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

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

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

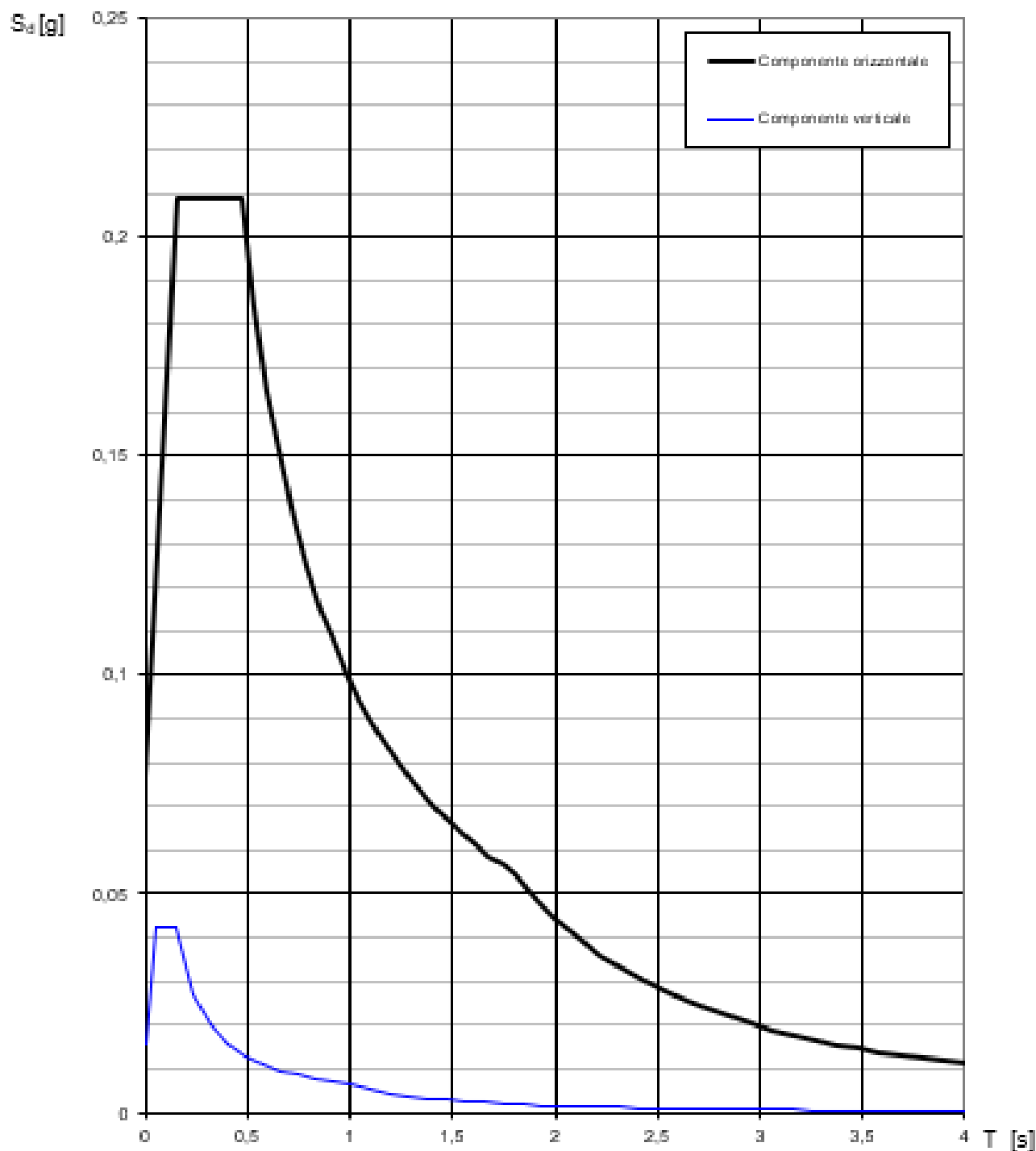
$$T_D \leq T \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_o \cdot \left(\frac{T_C T_D}{T^2} \right)$$

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

Punti dello spettro di risposta

	T [s]	Se [g]
	0,000	0,077
$T_B \leftarrow$	0,157	0,209
$T_C \leftarrow$	0,472	0,209
	0,535	0,184
	0,599	0,165
	0,662	0,149
	0,725	0,136
	0,789	0,125
	0,852	0,116
	0,916	0,108
	0,979	0,101
	1,043	0,095
	1,106	0,089
	1,170	0,084
	1,233	0,080
	1,297	0,076
	1,360	0,072
	1,423	0,069
	1,487	0,066
	1,550	0,064
	1,614	0,061
	1,677	0,059
	1,741	0,057
$T_D \leftarrow$	1,804	0,055
	1,909	0,049
	2,013	0,044
	2,118	0,040
	2,222	0,036
	2,327	0,033
	2,432	0,030
	2,536	0,028
	2,641	0,026
	2,745	0,024
	2,850	0,022
	2,954	0,020
	3,059	0,019
	3,163	0,018
	3,268	0,017
	3,373	0,016
	3,477	0,015
	3,582	0,014
	3,686	0,013
	3,791	0,012
	3,895	0,012
	4,000	0,011

Nell'immagine successiva è riportato il diagramma dello spettro di risposta per lo Stato Limite di Salvaguardia della Vita:

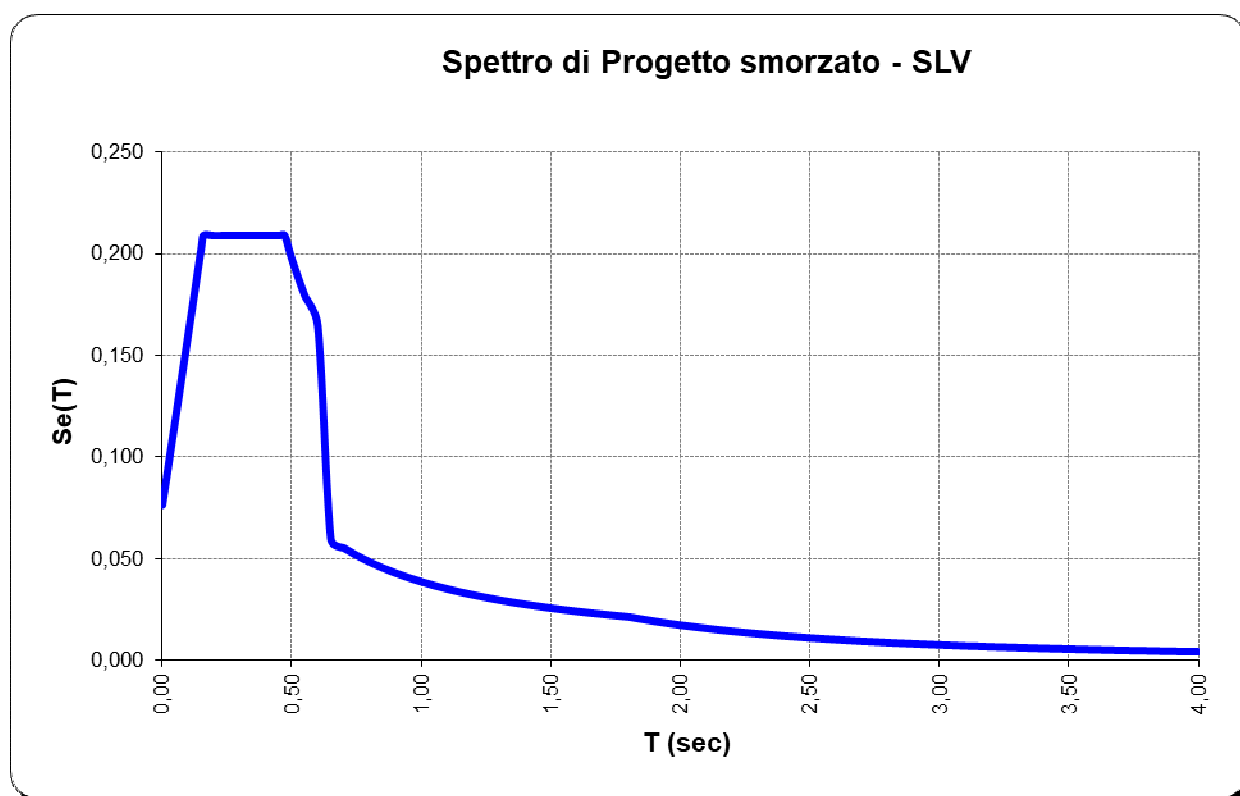


6.5 DEFINIZIONE DELLO SPETTRO DI PROGETTO SMORZATO PER LO SLV

Nell'immagine successiva è riportata la determinazione dei parametri dello spettro di risposta smorzato valutato per lo Stato Limite di Salvaguardia della Vita (SLV):

PARAMETRI SISMICI		
a_g	0,051	
F_0	2,730	
T_C^*	0,303	sec
S_S	1,500	
C_C	1,557	
S_T	1,000	
S	1,500	
T_B	0,157	sec
T_C	0,472	sec
T_D	1,804	sec
T_{iso}	0,804	sec
ξ	0,596	

Nell'immagine successiva è riportato il diagramma dello spettro di risposta smorzato per lo Stato Limite di Salvaguardia della Vita:

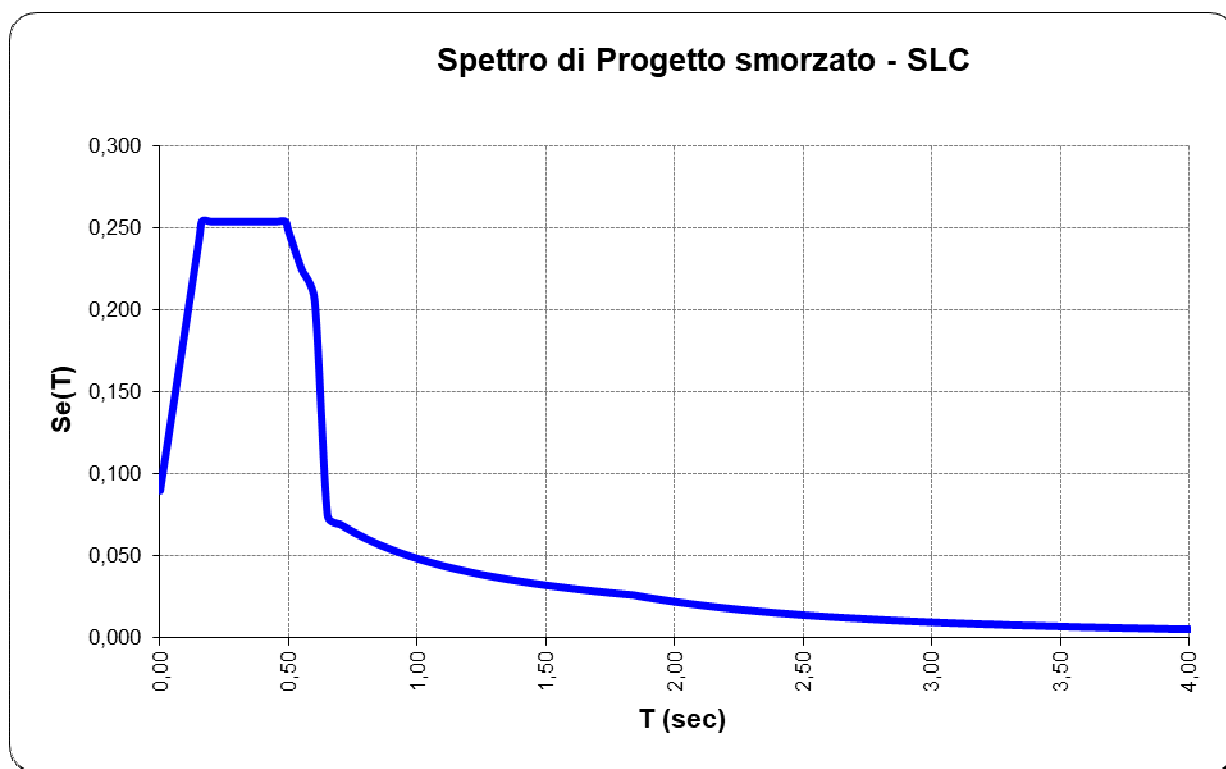


6.6 DEFINIZIONE DELLO SPETTRO DI PROGETTO SMORZATO PER LO SLC

Nell'immagine successiva è riportata la determinazione dei parametri dello spettro di risposta smorzato valutato per lo Stato Limite di Collasso (SLC):

PARAMETRI SISMICI		
a_g	0,060	
F_0	2,820	
T_C^*	0,318	sec
S_S	1,500	
C_C	1,533	
S_T	1,000	
S	1,500	
T_B	0,162	sec
T_C	0,487	sec
T_D	1,839	sec
T_{iso}	0,804	sec
ξ	0,596	

Nell'immagine successiva è riportato il diagramma dello spettro di risposta smorzato per lo Stato Limite di Salvaguardia della Vita:



7 ANALISI DEI CARICHI

7.1 PESO PROPRIO DELLE STRUTTURE IN CEMENTO ARMATO

Il peso proprio delle strutture in cemento armato delle spalle viene attribuito automaticamente dal programma di calcolo in relazione alle dimensioni reali delle sezioni strutturali.

Il peso per unità di volume del cemento armato è assunto pari a **25,00 kN/m³**.

7.2 PESO PROPRIO DELLE STRUTTURE METALLICHE

Il peso proprio delle strutture metalliche viene attribuito automaticamente dal programma di calcolo e viene opportunamente maggiorato per tener conto di irrigidenti, minuteria, bulloneria e saldature.

Il peso per unità di volume dell'acciaio è assunto pari a **78,50 kN/m³**.

7.3 PESO PROPRIO DELLE LASTRE PREFABBRICATE TRALICCIATE IN CEMENTO ARMATO

Lo spessore della lastra prefabbricata tralicciata è assunto pari a **5 cm**. Assunto il peso per unità di volume del calcestruzzo armato pari a **25,00 kN/m³**, il peso per unità di superficie della lastra prefabbricata tralicciata vale pertanto:

$$p_{\text{lastra}} = 0,05 \times 25,00 = 1,25 \text{ kN/m}^2$$

La larghezza di influenza in corrispondenza della spalla A risulta pari a **3,00 m** per le travi **T1, T2 e T3** e pari a **4,08 m** per la trave **T4**.

La larghezza di influenza in corrispondenza della spalla B risulta pari a **3,00 m** per tutte le quattro travi.

A tali larghezze di influenza corrispondono i seguenti carichi per unità di lunghezza dovuti al peso proprio delle lastre:

Travi T1, T2 e T3

- Spalla A $\rightarrow p_{\text{lastra,A}} = 1,25 \times 3,00 = 3,75 \text{ kN/m}$
- Spalla B $\rightarrow p_{\text{lastra,B}} = 1,25 \times 3,00 = 3,75 \text{ kN/m}$

Trave T4

- Spalla A $\rightarrow p_{\text{lastra,A}} = 1,25 \times 4,08 = 5,01 \text{ kN/m}$
- Spalla B $\rightarrow p_{\text{lastra,B}} = 1,25 \times 3,00 = 3,75 \text{ kN/m}$

7.4 PESO PROPRIO DELLA SOLETTA IN CEMENTO ARMATO

Lo spessore della soletta è assunto pari a **25 cm**. Assunto il peso per unità di volume del cemento armato pari a **25,0 kN/m³**, il peso per unità di superficie della soletta vale pertanto:

$$p_{\text{getto,soletta}} = 0,25 \times 25,00 = 6,25 \text{ kN/m}^2$$

La larghezza di influenza in corrispondenza della spalla A risulta pari a **3,00 m** per le travi **T1, T2 e T3** e pari a **4,08 m** per la trave **T4**.

La larghezza di influenza in corrispondenza della spalla B risulta pari a **3,00 m** per tutte le quattro travi.

A tali larghezze di influenza corrispondono i seguenti carichi per unità di lunghezza dovuti al peso proprio delle lastre:

Travi T1, T2 e T3

- Spalla A $\rightarrow p_{\text{soletta,A}} = 6,25 \times 3,00 = 18,75 \text{ kN/m}$
- Spalla B $\rightarrow p_{\text{soletta,B}} = 6,25 \times 3,00 = 18,75 \text{ kN/m}$

Trave T4

- Spalla A $\rightarrow p_{\text{soletta,A}} = 6,25 \times 4,08 = 25,50 \text{ kN/m}$
- Spalla B $\rightarrow p_{\text{soletta,B}} = 6,25 \times 3,00 = 18,75 \text{ kN/m}$

7.5 PESO PROPRIO DELLA PAVIMENTAZIONE STRADALE

Il peso per unità di volume della pavimentazione stradale è assunto pari a **22,00 kN/m³**.

In corrispondenza della spalla A lo spessore della pavimentazione è variabile da un minimo di **11 cm** a un massimo di **25 cm**. Lo spessore medio risulta dunque pari a **18,00 cm**.

In corrispondenza della spalla B lo spessore della pavimentazione è variabile da un minimo di **11 cm** a un massimo di **24 cm**. Lo spessore medio risulta dunque pari a **17,50 cm**.

Il peso per unità di superficie dovuto alla pavimentazione stradale risulta pertanto pari:

- Spalla A → $p_{\text{pav}} = 0,175 \times 22,00 = 3,85 \text{ kN/m}^2$
- Spalla B → $p_{\text{pav}} = 0,18 \times 22,00 = 3,96 \text{ kN/m}^2$

La larghezza di influenza delle travi in corrispondenza della spalla A risulta pari a:

- Trave di bordo T1 → $L_{\text{infl}} = 2,25 \text{ m}$
- Travi centrali T2 e T3 → $L_{\text{infl}} = 3,00 \text{ m}$
- Trave di bordo T4 → $L_{\text{infl}} = 3,33 \text{ m}$

La larghezza di influenza delle travi in corrispondenza della spalla B risulta pari a:

- Travi di bordo T1 e T4 → $L_{\text{infl}} = 2,25 \text{ m}$
- Travi centrali T2 e T3 → $L_{\text{infl}} = 3,00 \text{ m}$

Il carico per unità di lunghezza dovuto al peso della pavimentazione stradale sulle travi metalliche risulta dunque pari a:

Spalla A

- Trave di bordo T1 → $p_{\text{pav}} = 3,96 \times 2,25 = 8,91 \text{ kN/m}$
- Travi centrali T2 e T3 → $p_{\text{pav}} = 3,96 \times 3,00 = 11,88 \text{ kN/m}$
- Trave di bordo T4 → $p_{\text{pav}} = 3,96 \times 3,33 = 13,19 \text{ kN/m}$

Spalla B

- Travi di bordo T1 e T2 → $p_{\text{pav}} = 3,85 \times 2,25 = 8,66 \text{ kN/m}$
- Travi centrali T2 e T3 → $p_{\text{pav}} = 3,85 \times 3,00 = 11,55 \text{ kN/m}$

7.6 PESO PROPRIO DEI CORDOLI LATERALI IN CEMENTO ARMATO

Lo spessore dei cordoli laterali risulta pari a **16 cm**, mentre la loro larghezza è di **75 cm**.

Assunto il peso per unità di volume del calcestruzzo armato pari a **25,00 kN/m³**, il peso per unità di lunghezza del singolo cordolo vale pertanto:

$$p_{\text{cordolo}} = 0,75 \times 0,16 \times 25,00 = 3,00 \text{ kN/m}$$

Il carico per unità di lunghezza dovuto al peso proprio dei cordoli laterali è stato applicato, a favore di sicurezza, esclusivamente e interamente alle travi metalliche di bordo.

7.7 PESO PROPRIO DELLE BARRIERE GUARD - RAIL

Il carico per unità di lunghezza dovuto alla barriera guard – rail (singola barriera) è assunto pari a **2,00 kN/m**.

Il carico per unità di lunghezza dovuto al peso proprio delle barriere guard - rail è stato applicato, a favore di sicurezza, esclusivamente e interamente alle travi metalliche di bordo.

7.8 PESO PROPRIO DELLE VELETTE LATERALI PREFABBRICATE IN CEMENTO ARMATO

Lo spessore delle velette laterali risulta pari a **5 cm**, mentre la loro altezza è di **56 cm**.

Assunto il peso per unità di volume del calcestruzzo armato pari a **25,00 kN/m³**, il peso per unità di lunghezza del singolo cordolo vale pertanto:

$$p_{\text{velette}} = 0,56 \times 0,05 \times 25,00 = 0,70 \text{ kN/m}$$

Il carico per unità di lunghezza dovuto al peso proprio delle velette laterali è stato applicato, a favore di sicurezza, esclusivamente e interamente alle travi metalliche di bordo.

7.9 AZIONE DEL RITIRO SULLA SOLETTA

L'azione del ritiro è stata valutata sulla larghezza media della soletta:

$$L_{\text{media}} = (12,00 + 13,08) / 2 = 12,54 \text{ m}$$

VALUTAZIONE DELLE AZIONI DA RITIRO (EC2 A 1.1.3)

1. VALUTAZIONE DELLA DEFORMAZIONE FINALE DA RITIRO

Classe di resistenza del calcestruzzo:

Resistenza media compressione (a 28 gg) f_{cm} : **41,2 N/mm²**

Tipologia del calcestruzzo:

Coefficiente β_{sc} funzione della tipologia del calcestruzzo: **5**

Coefficiente che tiene conto dell'effetto della resistenza del cls sul ritiro $\epsilon_s(f_{cm})$: **0,000404**

Umidità relativa ambientale RH (>40 %): **75 %**

Coeff. che tiene conto dell'effetto dell'umidità relativa sul coeff. nominale di ritiro β_{sRH} : **0,578125**

Caratteristiche della maturazione del cls:

Coefficiente funzione della tipologia di maturazione del calcestruzzo β_{RH} : **-0,89609375**

Coefficiente nominale di ritiro ϵ_{cs0} : **-0,000362**

Vita utile della struttura: **100 anni**

Area delle sezione di calcestruzzo A_c : **3,14 m²**

Perimetro della sezione di calcestruzzo a contatto con l'atmosfera u : **12,54 m**

Dimensione fittizia h_o : **500 mm**

Coefficiente atto a descrivere lo sviluppo del ritiro nel tempo $\beta_s(t-t_s)$: **0,898126**

Deformazione finale dovuta al ritiro $\epsilon_{cs}(t-t_s)$: **-0,000325**

2. VALUTAZIONE DEL COEFFICIENTE DI OMOGENEIZZAZIONE PER L'AZIONE DI RITIRO

Coeff. che tiene conto dell'effetto dell'umidità relativa sul coeff. nom. di viscosità ϕ_{RH} : **1,315**

Coeff. che tiene conto dell'eff. della resist. del cls sul coeff. nom. di viscosità $\beta(f_{cm})$: **2,617**

Coeff. che tiene conto dell'età del cls sul coefficiente nominale di viscosità $\beta(t_o)$: **0,909**

Coefficiente nominale di viscosità ϕ_o : **3,129**

Coefficiente funzione dell'umidità relativa RH e dalla dimensione fittizia h_o β_H : **1112,571**

Coefficiente che tiene conto dello sviluppo della viscosità nel tempo $\beta_c(t-t_o)$: **0,991**

Coefficiente di viscosità $\phi(t-t_o)$: **3,101**

Modulo elastico dell'acciaio E_a : **210000,00 N/mm²**

Modulo elastico medio del calcestruzzo E_{cm} : **32811,24 N/mm²**

Coefficiente di omogeneizzazione per gli effetti del ritiro n_{rit} : **17,316**

3. VALUTAZIONE DELL'AZIONE ASSIALE TOTALE DOVUTA AL RITIRO

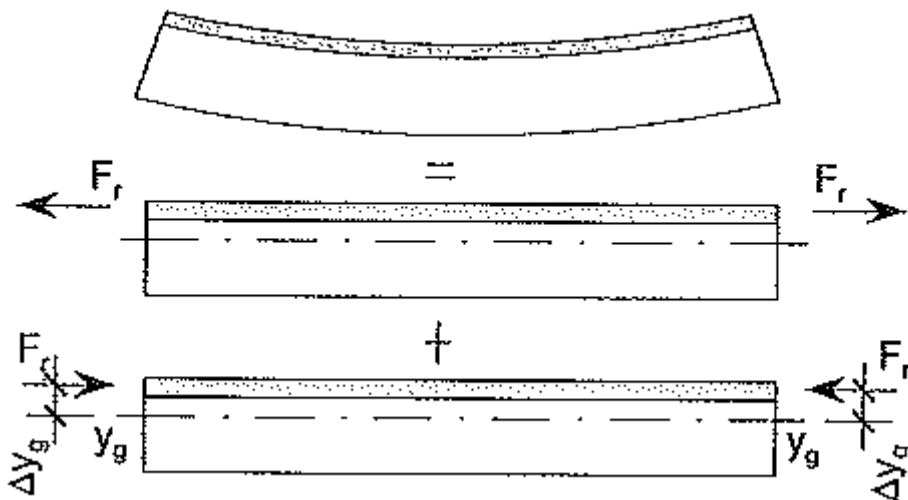
Tensione di trazione sul calcestruzzo dovuta al ritiro σ_{rit} : **-3,943 N/mm²**

Azione totale di trazione agente sul calcestruzzo dovuta al ritiro N_{rit} : **-12362,13 kN**

Numero di travi che costituiscono l'impalcato: **4**

Azione di compressione agente sulla singola travata N_R : **3090,53 kN**

Il ritiro impedito (per la presenza delle travi metalliche che impediscono la deformazione della soletta) è un fenomeno auto - equilibrato. L'azione di trazione sulla soletta è equilibrata da una reazione di compressione (deformazione impedita) applicata sull'intera sezione composta ed agente sul suo baricentro. Tale reazione genera un momento flettente di trasporto sulla sezione.



7.10 CARICHI ACCIDENTALI

7.10.1 CARICHI VIAGGIANTI DA TRAFFICO

Il carico accidentale del traffico viene valutato secondo lo schema n. 1 riportato nel D.M. 17.01.2018 "Norme Tecniche per le Costruzioni", par. 5.1.3.3.3 e 5.1.3.3.5.

La carreggiata risulta divisa in corsie convenzionali che presentano ciascuna una larghezza pari a **3,00 m**.

In corrispondenza della spalla A la carreggiata presenta una larghezza complessiva pari a **11,58 m**, il numero di corsie convenzionali presenti risulta pertanto:

$$n_{\text{corsie}} = \text{int}(w/3,00) = \text{int}(10,50/3,00) = \text{int}(3,50) = 3 \text{ corsie convenzionali}$$

Trattandosi di un viadotto di **1ª Categoria** su ciascuna corsia convenzionale verranno applicati i seguenti carichi mobili da traffico:

- 1ª corsia convenzionale

$Q_{1a} = 2 \times 300 \text{ kN}$ disposti come in figura

$$q_{1a} = 9,00 \text{ kN/m}^2 \times 3,00 \text{ m} = 27,00 \text{ kN/m}$$

- 2ª corsia convenzionale

$Q_{1b} = 2 \times 200 \text{ kN}$ disposti come in figura

$$q_{1b} = 2,50 \text{ kN/m}^2 \times 3,00 \text{ m} = 7,50 \text{ kN/m}$$

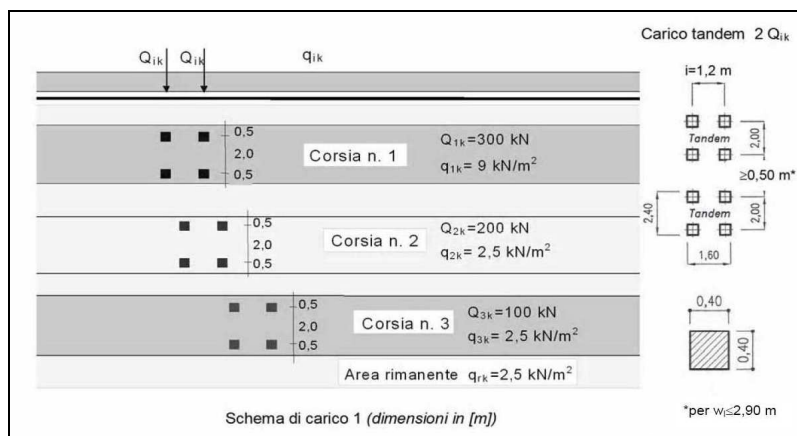
- 3ª corsia convenzionale

$Q_{1c} = 2 \times 100 \text{ kN}$ disposti come in figura

$$q_{1c} = 2,50 \text{ kN/m}^2 \times 3,00 \text{ m} = 7,50 \text{ kN/m}$$

- Carreggiata rimanente

$$q_{1d} = 2,50 \text{ kN/m}^2 \times 2,58 \text{ m} = 6,45 \text{ kN/m}$$



In corrispondenza della spalla B la carreggiata presenta una larghezza complessiva pari a **10,50 m**, il numero di corsie convenzionali presenti risulta pertanto:

$$n_{\text{corsie}} = \text{int}(w/3,00) = \text{int}(10,50/3,00) = \text{int}(3,50) = 3 \text{ corsie convenzionali}$$

Trattandosi di un viadotto di **1ª Categoria** su ciascuna corsia convenzionale verranno applicati i seguenti carichi mobili da traffico:

- 1ª corsia convenzionale

$$Q_{1a} = 2 \times 300 \text{ kN disposti come in figura}$$

$$q_{1a} = 9,00 \text{ kN/m}^2 \times 3,00 \text{ m} = 27,00 \text{ kN/m}$$

- 2ª corsia convenzionale

$$Q_{1b} = 2 \times 200 \text{ kN disposti come in figura}$$

$$q_{1b} = 2,50 \text{ kN/m}^2 \times 3,00 \text{ m} = 7,50 \text{ kN/m}$$

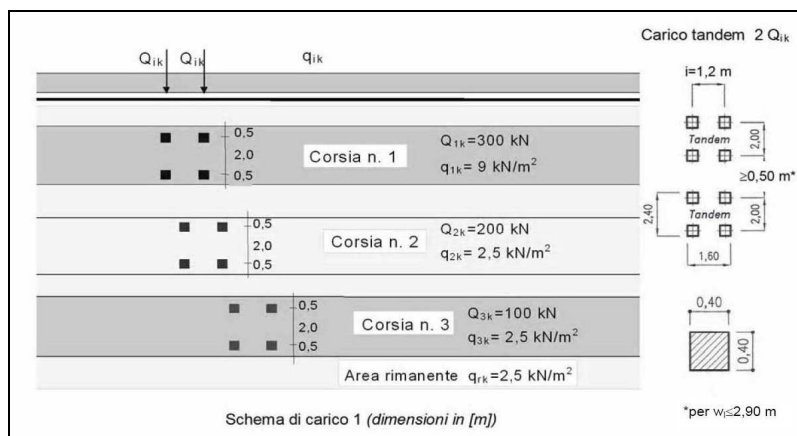
- 3ª corsia convenzionale

$$Q_{1c} = 2 \times 100 \text{ kN disposti come in figura}$$

$$q_{1c} = 2,50 \text{ kN/m}^2 \times 3,00 \text{ m} = 7,50 \text{ kN/m}$$

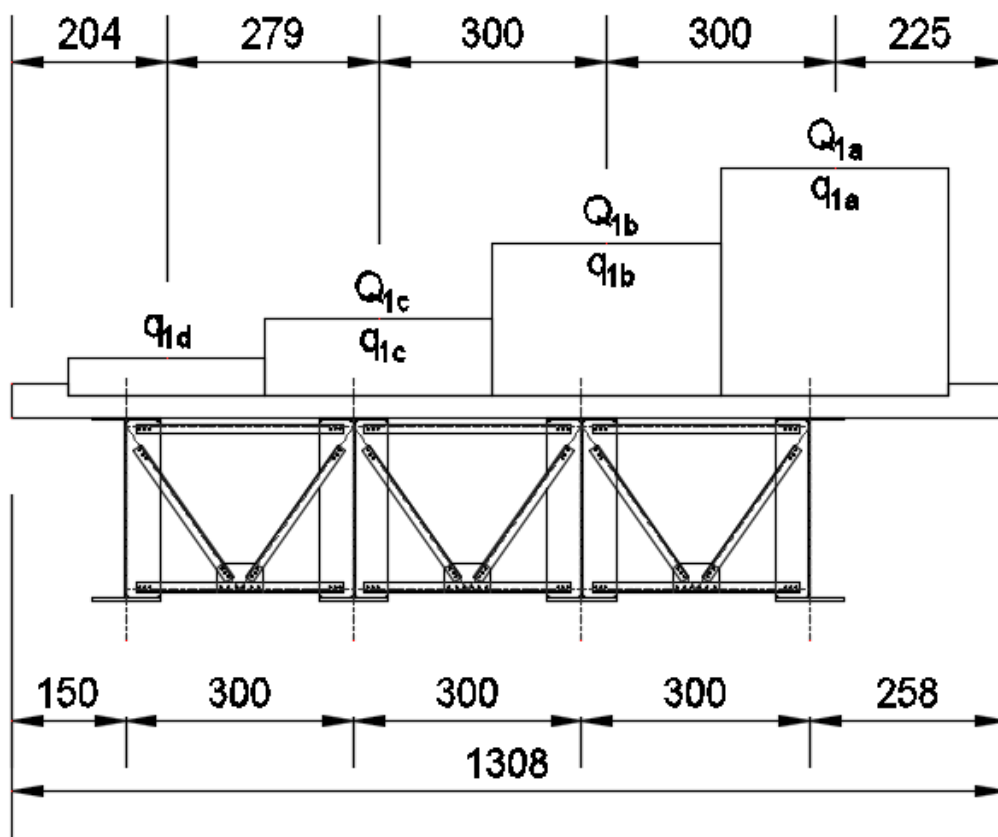
- Carreggiata rimanente

$$q_{1d} = 2,50 \text{ kN/m}^2 \times 1,50 \text{ m} = 3,75 \text{ kN/m}$$

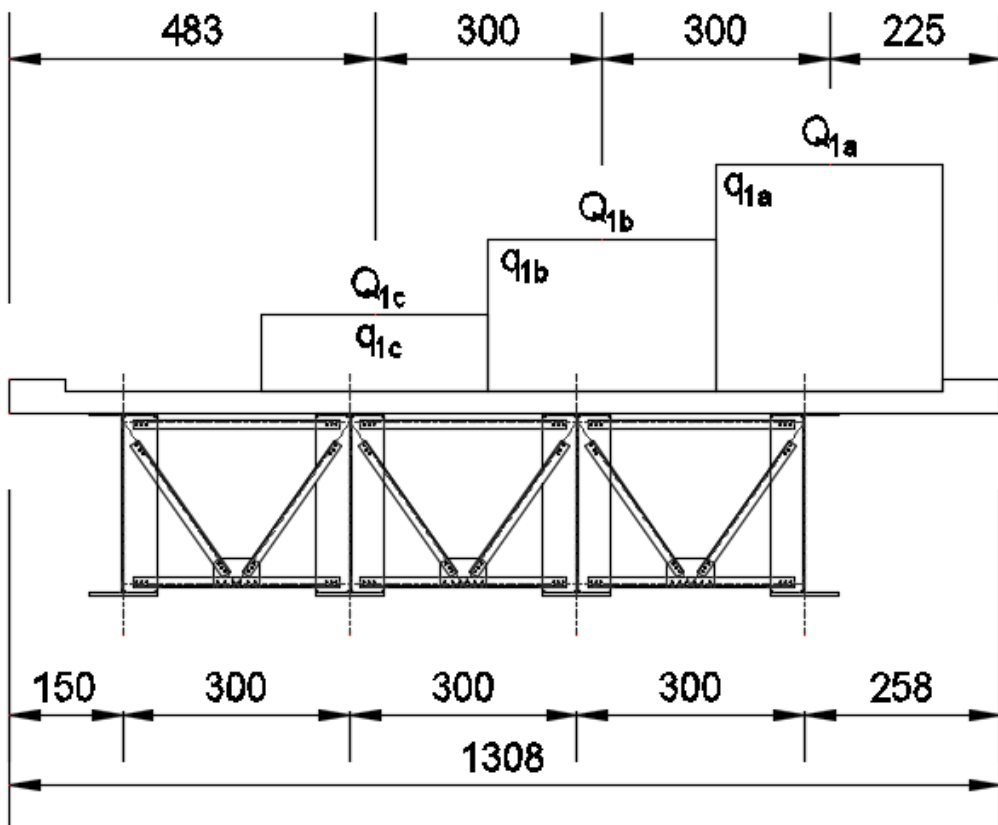


Sono state considerate otto differenti disposizioni dei carichi viaggianti da traffico.

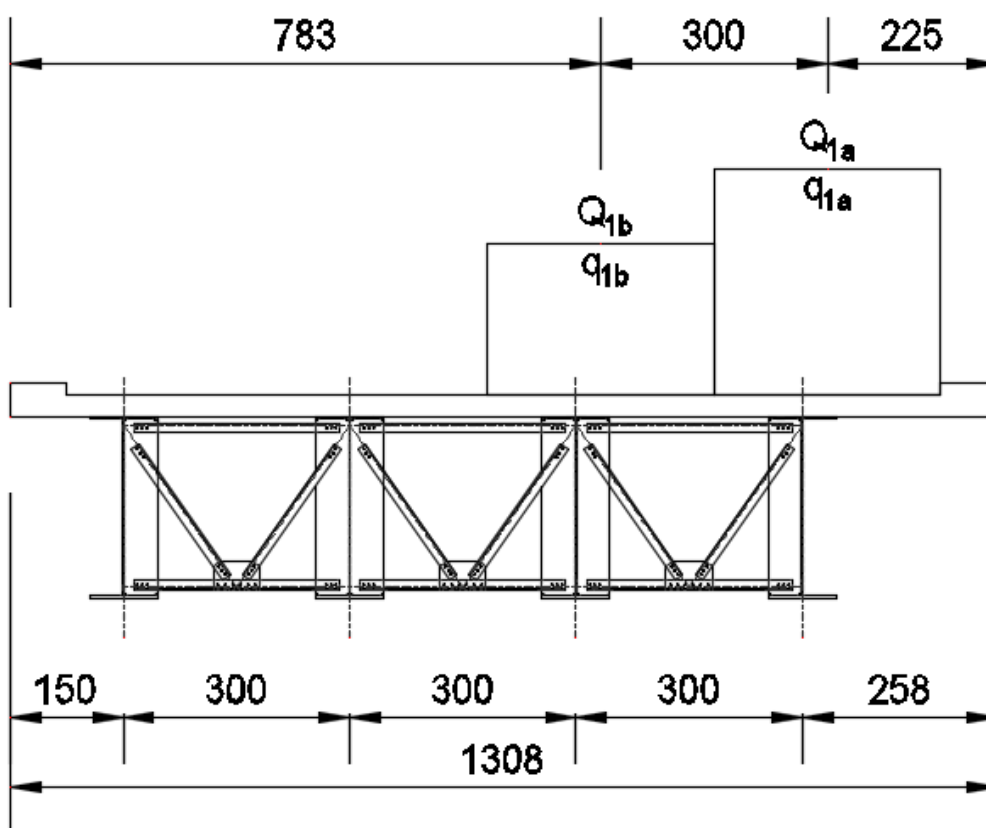
SPALLA A - CONDIZIONE 1



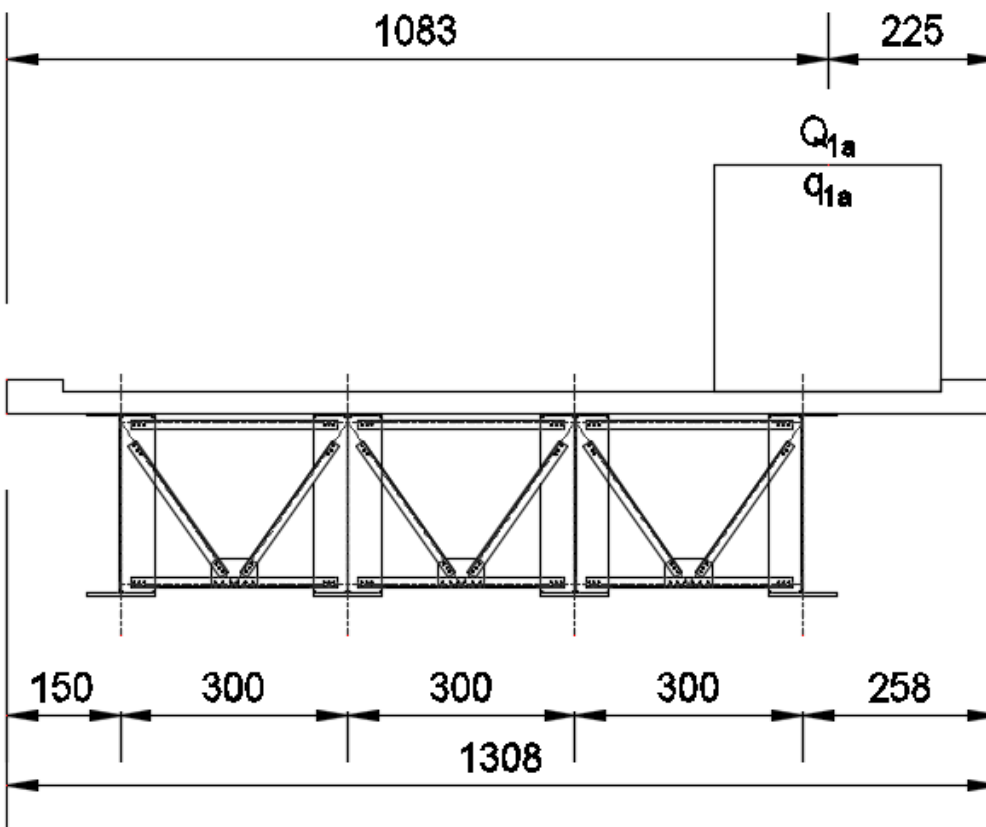
SPALLA A - CONDIZIONE 2



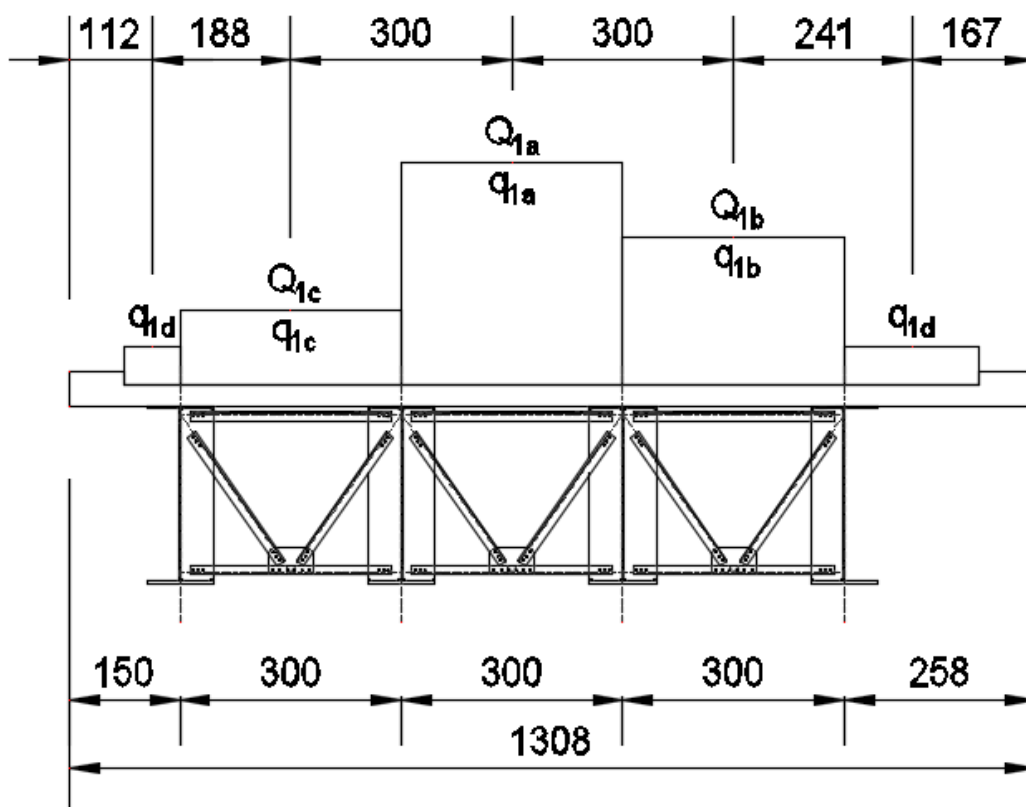
SPALLA A - CONDIZIONE 3



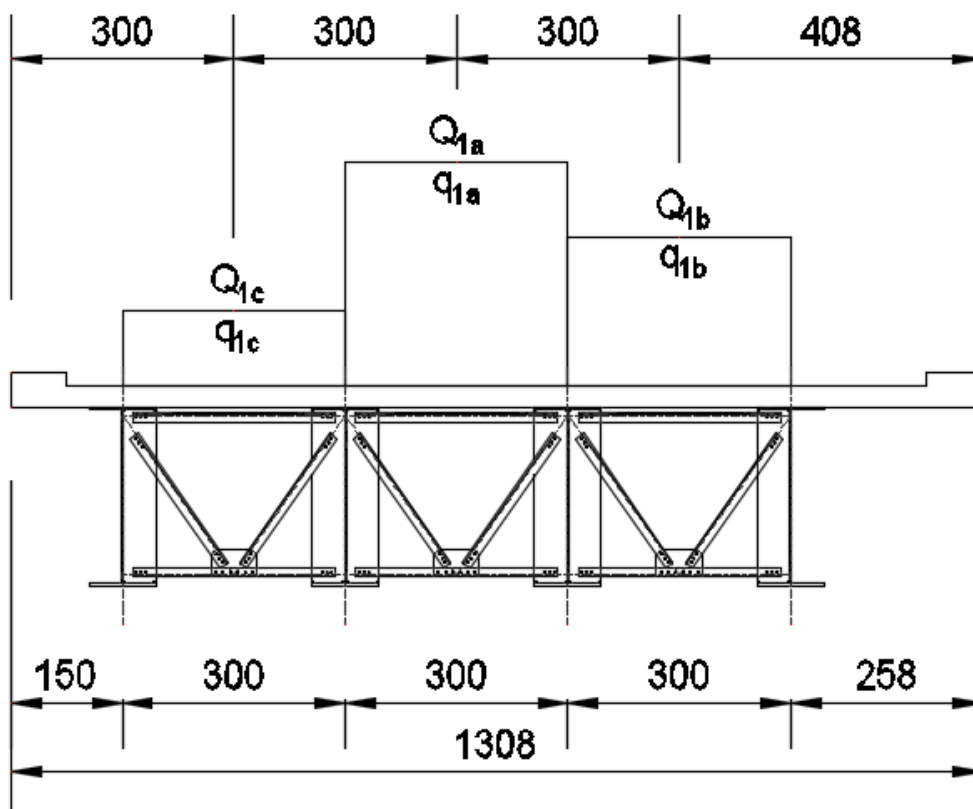
SPALLA A - CONDIZIONE 4



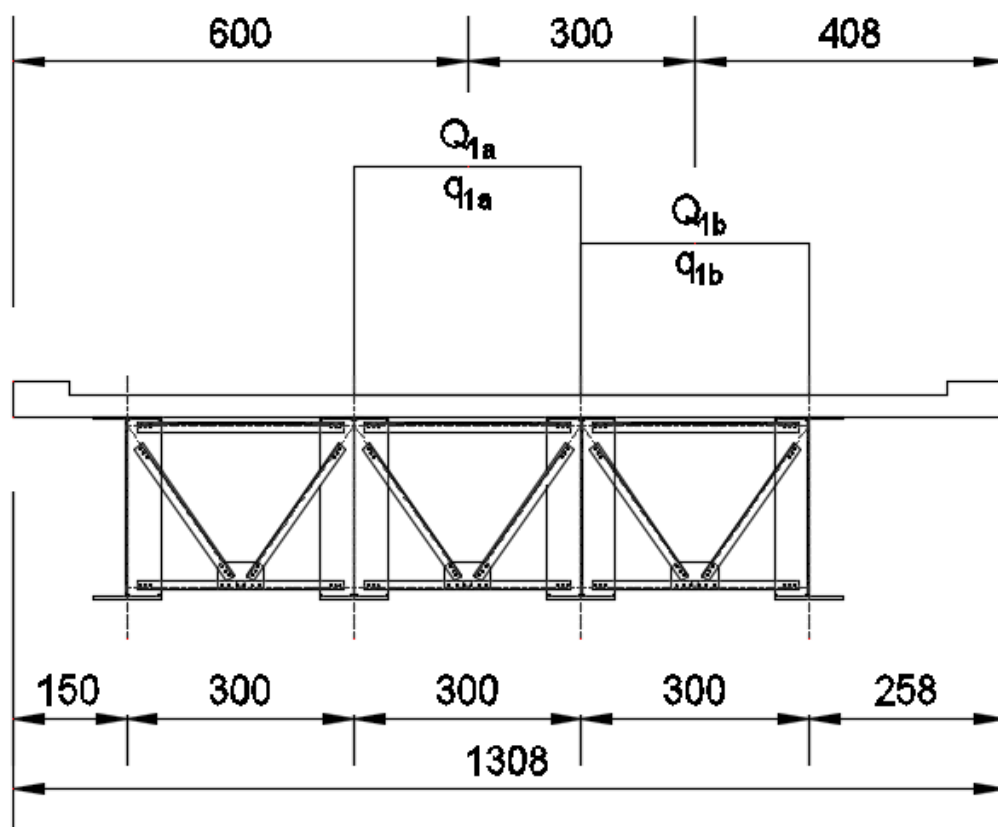
SPALLA A - CONDIZIONE 5



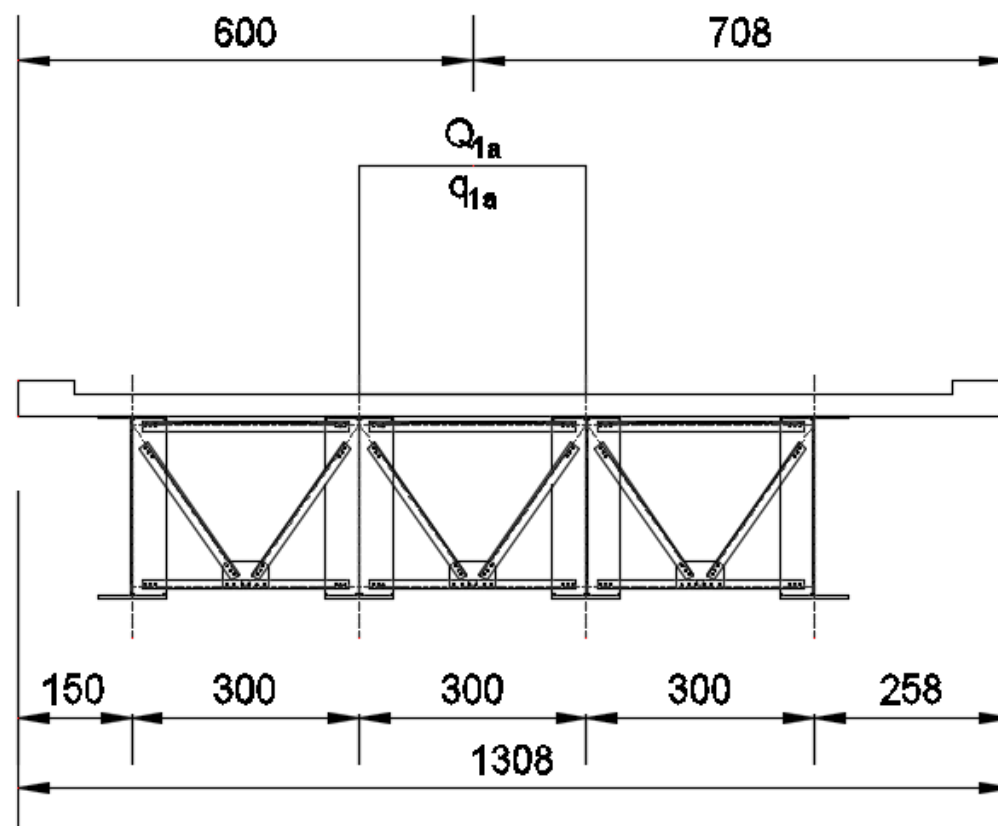
SPALLA A - CONDIZIONE 6



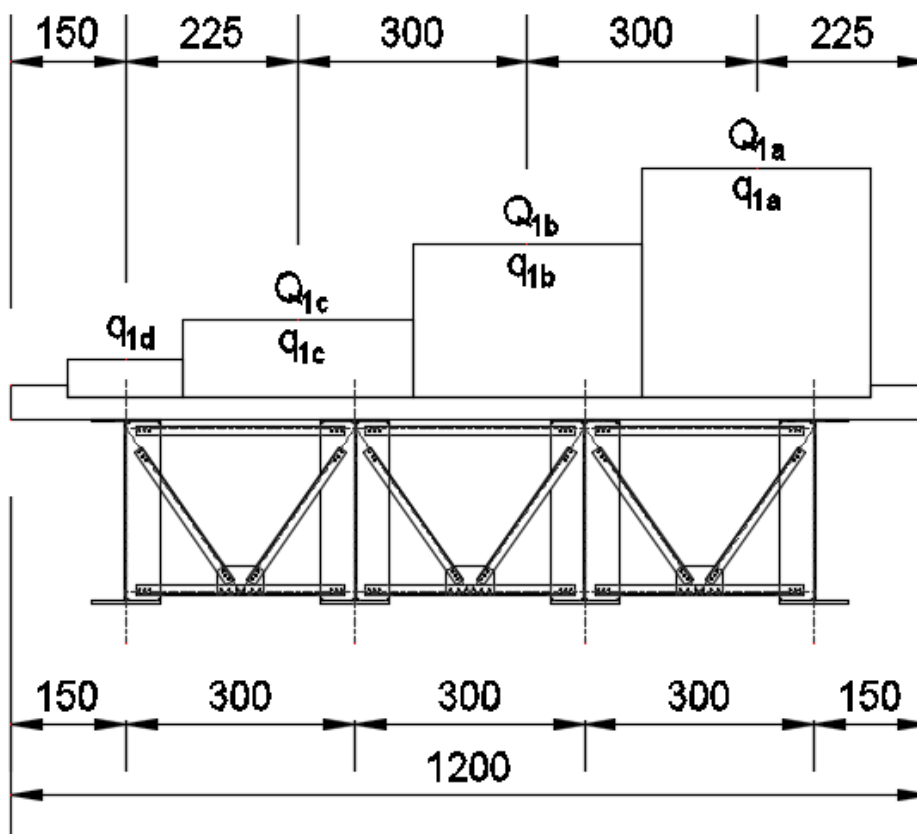
SPALLA A - CONDIZIONE 7



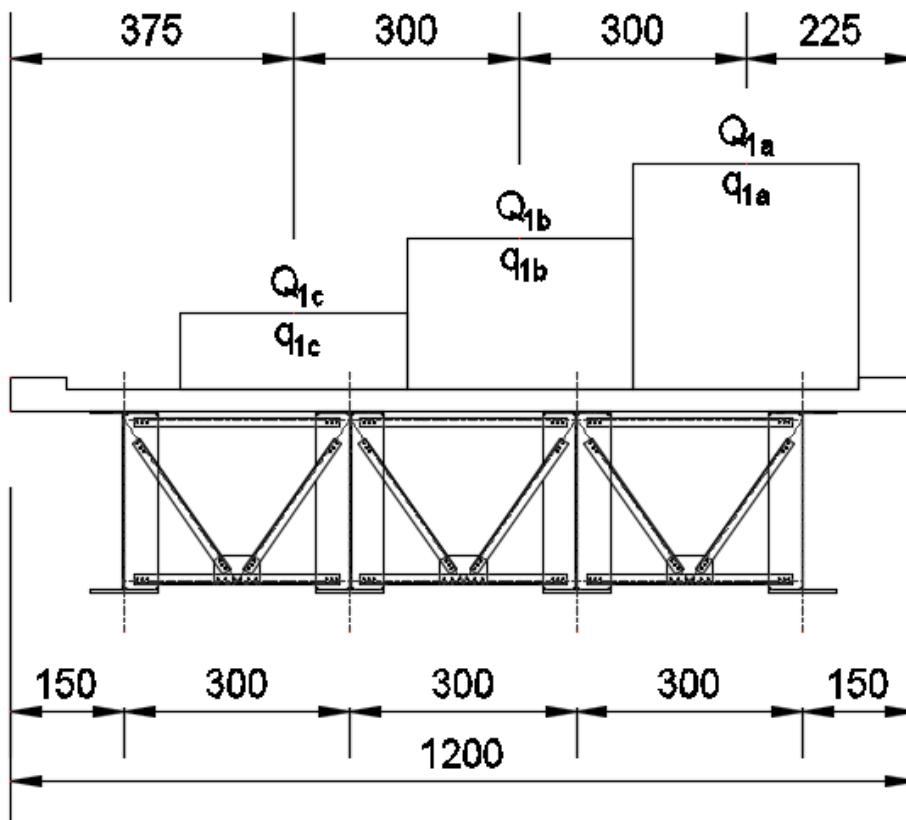
SPALLA A - CONDIZIONE 8



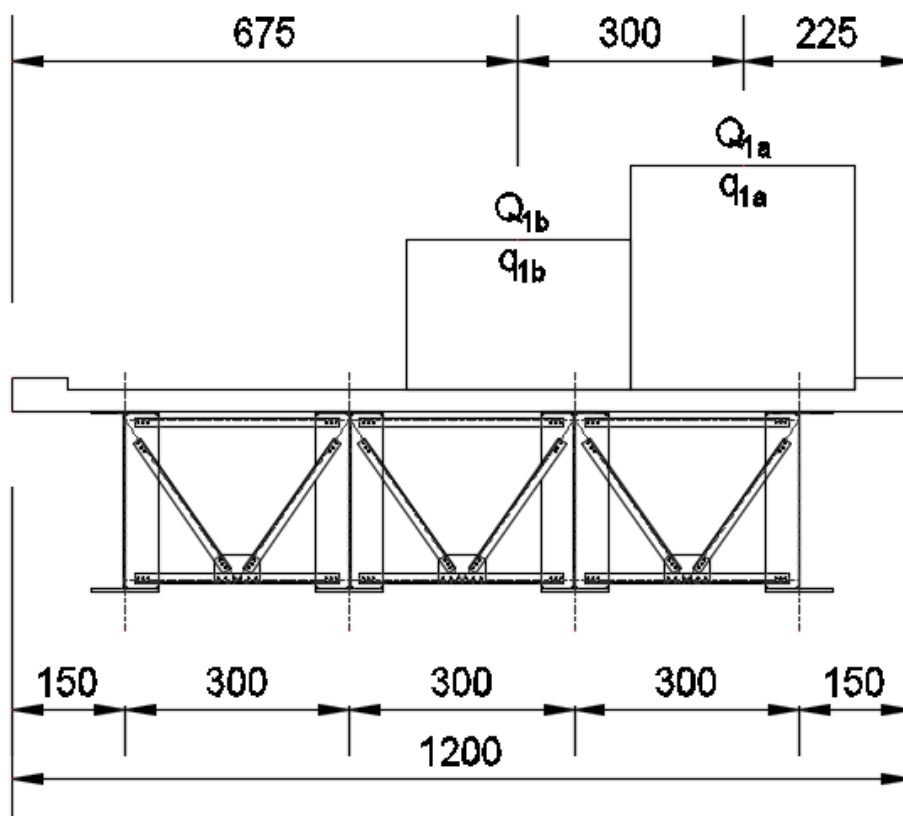
SPALLA B - CONDIZIONE 1



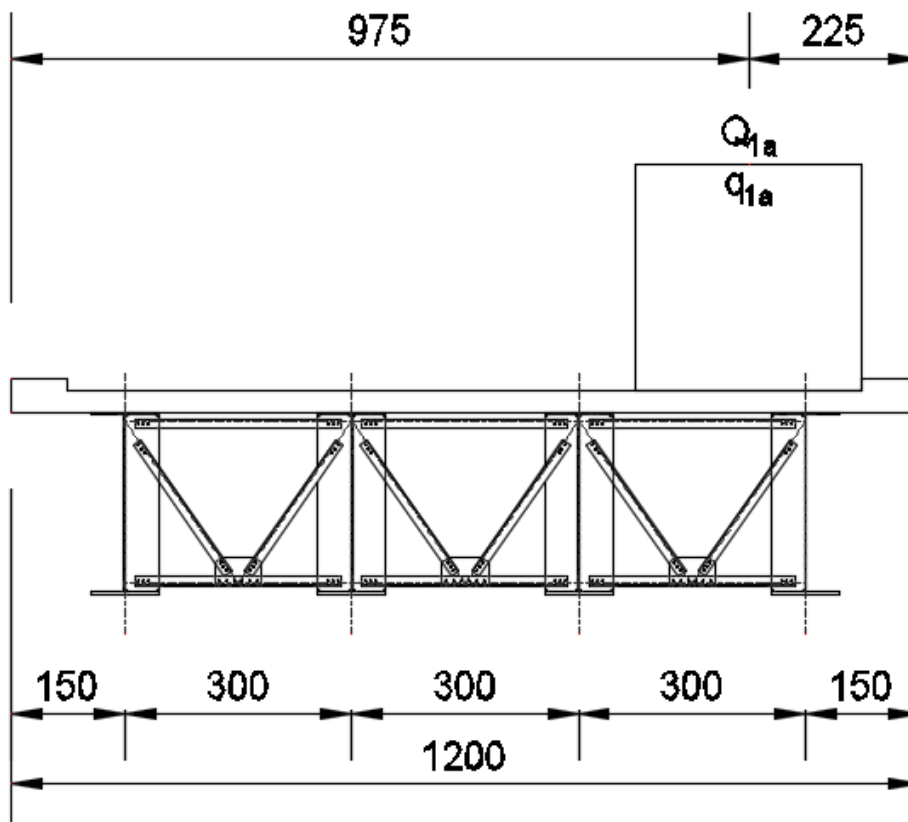
SPALLA B - CONDIZIONE 2



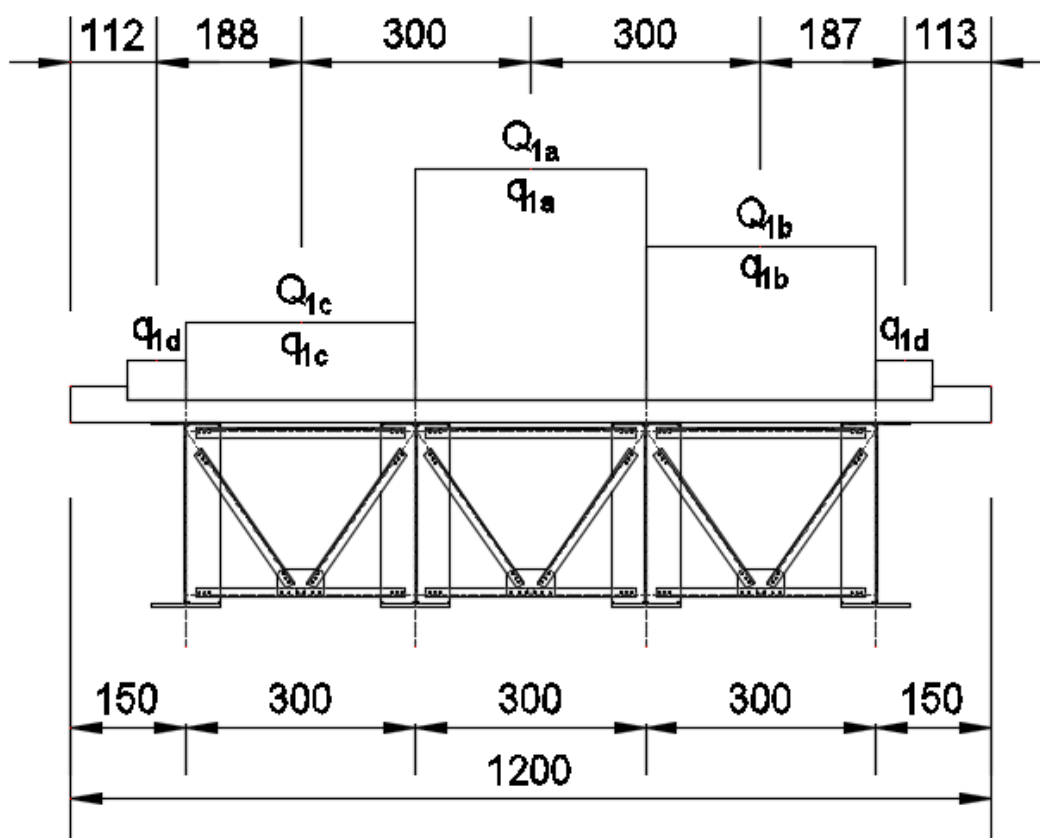
SPALLA B - CONDIZIONE 3



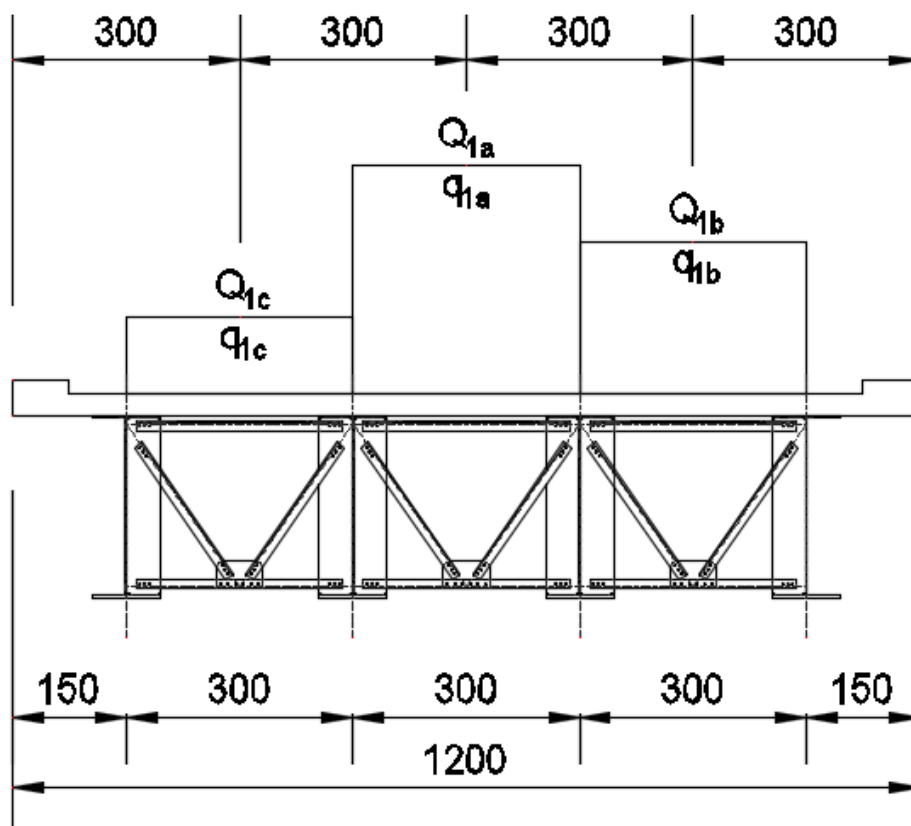
SPALLA B - CONDIZIONE 4



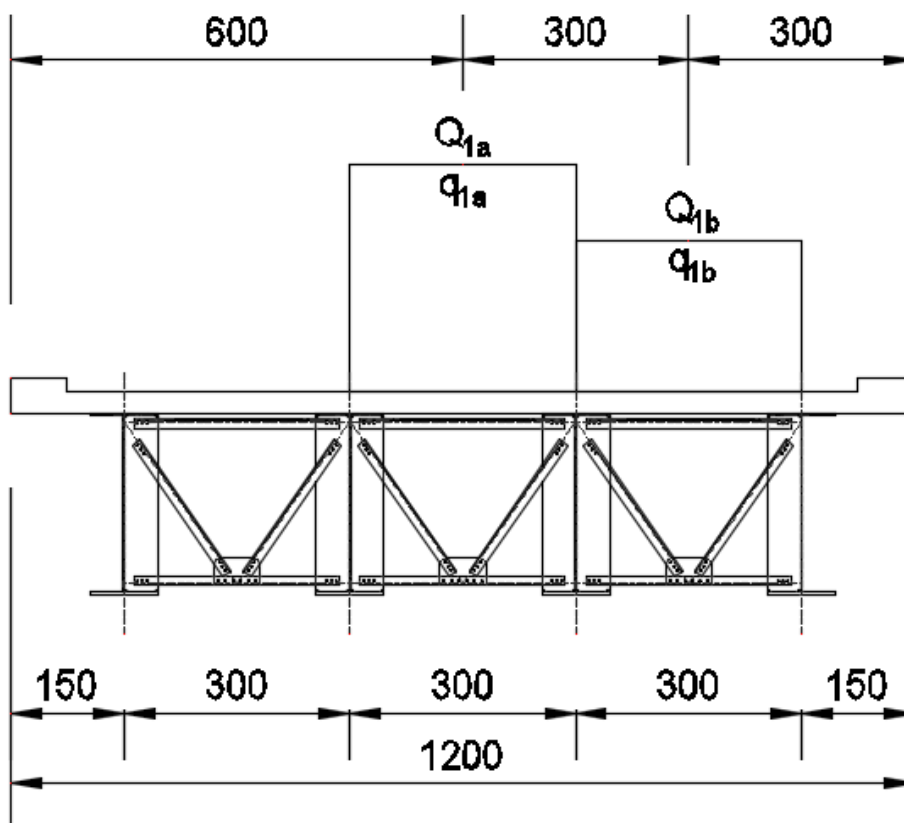
SPALLA B - CONDIZIONE 5



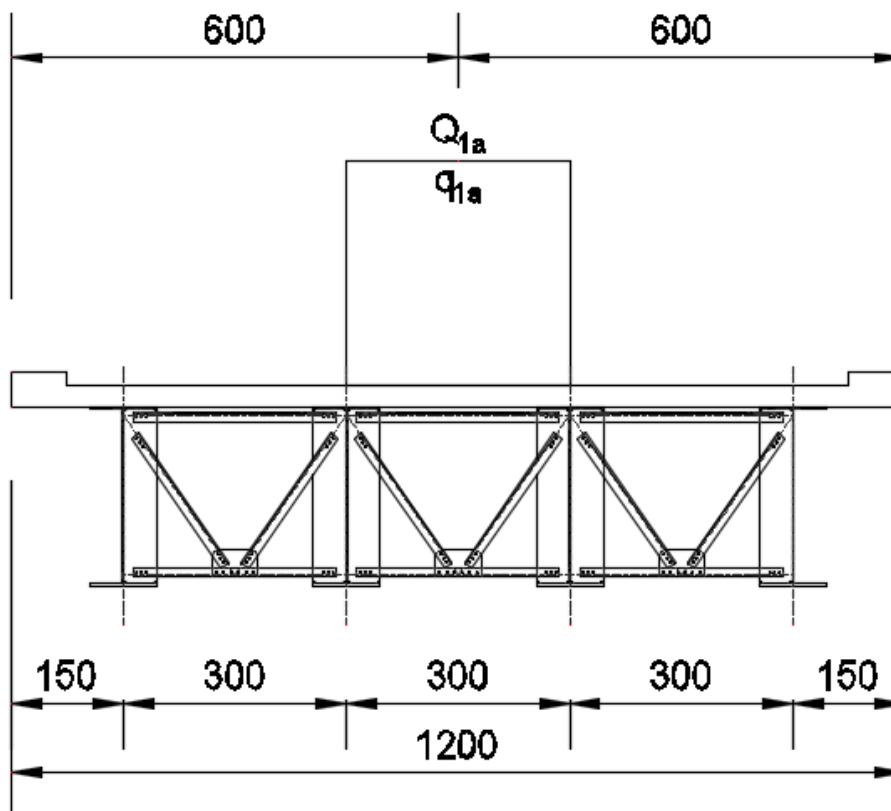
SPALLA B - CONDIZIONE 6



SPALLA B - CONDIZIONE 7



SPALLA B - CONDIZIONE 8



7.10.2 CARICO ACCIDENTALE FOLLA

Non essendo presenti marciapiedi adibiti al passaggio di persone non è stato considerato il carico della folla.

7.10.3 INCREMENTO DINAMICO DEI CARICHI MOBILI (Q2)

L'incremento dinamico è già compreso nei valori sopra citati.

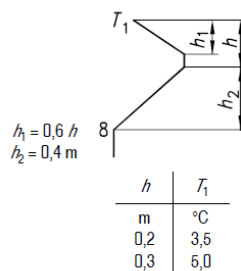
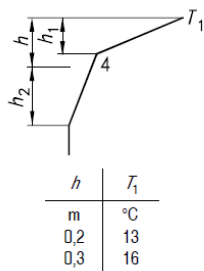
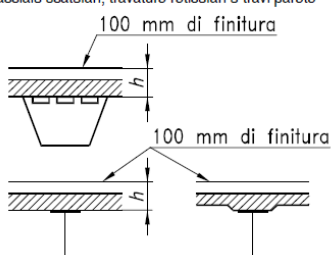
7.10.4 AZIONE TERMICA LONGITUDINALE

Si assume che le travi principali subiscano un'azione termica longitudinale pari a $\Delta T = \pm 30^\circ$. Tale azione verrà presa in considerazione esclusivamente per la valutazione dell'escursione dei giunti e degli apparecchi di appoggio/isolamento.

7.10.5 AZIONE TERMICA DIFFERENZIALE

L'azione termica differenziale è stata calcolata mediante l'applicazione di un gradiente termico valutato sulla base delle distribuzioni di temperatura previste dall'EC1 Parte 2-5 "Azioni sulle strutture – Azioni termiche", appendici B e C.

Impalcati di ponti di calcestruzzo su profili di acciaio scatolari, travature reticolari o travi parete



Per la definizione della temperatura T_1 si è fatto riferimento al prospetto B.2 della sopra citata normativa:

Profondità della soletta (h)	Spessore della superficie	Differenza positiva di temperatura		Differenza negativa di temperatura	
		T ₁		T ₁	
m	mm	°C		°C	
0,2	Senza finitura	[16,5]		[5,9]	
	Resistente all'acqua	[23,0]		[5,9]	
	50	[18,0]		[4,4]	
	100	[13,0]		[3,5]	
	150	[10,5]		[2,3]	
	200	[8,5]		[1,6]	
0,3	Senza finitura	[18,5]		[9,0]	
	Resistente all'acqua	[26,5]		[9,0]	
	50	[20,5]		[6,8]	
	100	[16,0]		[5,0]	
	150	[12,5]		[3,7]	
	200	[10,0]		[2,7]	

Nel caso di soletta calda è stata assunta una temperatura T_1 pari a **16,0 °C**, mentre per una soletta fredda è stata assunta una temperatura T_1 pari a **6,0 °C**.

Per la valutazione del gradiente lineare verticale equivalente da applicare ai calcoli di verifica delle sezioni si è fatto riferimento alla relazione [C.4] riportato dall'EC1 parte 2-5 al paragrafo C.5:

$$DT_{MY} = \frac{n_E n_\alpha \int_{A_1} T(Z, Y) Y dA_1 + \int_{A_2} T(Z, Y) Y dA_2}{n_E J_{Z1} + J_{Z2}}$$

dove:

- n_E è il rapporto tra i moduli elastici dell'acciaio e del calcestruzzo della soletta
- n_α è il rapporto tra i coefficienti di dilatazione termica dell'acciaio e del calcestruzzo
- J_{Z1} è il momento di inerzia della soletta in calcestruzzo rispetto al baricentro della sezione omogeneizzata
- J_{Z2} è il momento di inerzia della sezione in acciaio rispetto al baricentro della sezione omogeneizzata

Sulla base del gradiente termico equivalente calcolato sono stati determinati, alla stregua di quanto già riportato relativamente agli effetti del ritiro:

- effetti isostatici (azione normale e momento flettente)

CONCIO TIPO 1 – SEZIONI DI TESTATA

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

CALCESTRUZZO DELLA SOLETTA

C32/40	R_{ck}	40,00	[N/mm ²]	f_{ctm}	3,10	[N/mm ²]
	f_{ck}	33,20	[N/mm ²]	f_{ctk}	2,17	[N/mm ²]
	f_{cm}	41,20	[N/mm ²]	f_{ctd}	1,45	[N/mm ²]
	f_{cd}	18,81	[N/mm ²]	E_{cm}	32.811,24	[N/mm ²]

ACCIAIO PER LE BARRE DI ARMATURA

B450C	f_{tk}	540,00	[N/mm ²]	f_{yd}	391,30	[N/mm ²]
	f_{yk}	450,00	[N/mm ²]	f_{ctk}	210.000,00	[N/mm ²]

ACCIAIO PER CARPENTERIA

S355	f_{tk}	510,00	[N/mm ²]	f_{yd}	338,10	[N/mm ²]
	f_{yk}	355,00	[N/mm ²]	f_{ctk}	210.000,00	[N/mm ²]

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA TRAVE METALLICA

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE					
H	2.400,00	[mm]	h_{an}	20,00	[mm]
$l_{imp,sup}$	0,00	[mm]	$l_{p,inf}$	900,00	[mm]
$s_{imp,sup}$	0,00	[mm]	$s_{p,inf}$	30,00	[mm]
$l_{p,sup}$	900,00	[mm]	$l_{imp,inf}$	0,00	[mm]
$s_{p,sup}$	20,00	[mm]	$s_{imp,inf}$	0,00	[mm]
h_{an}	2.350,00	[mm]			
CARATTERISTICHE INERZIALI					
A	92.000,00	[mm²]	J_t	1,677E+07	[mm⁴]
S	1,001E+08	[mm³]	W_{sup}	6,391E+07	[mm³]
Y_G	1.087,61	[mm]	W_{inf}	-7,712E+07	[mm³]
J	8,388E+10	[mm⁴]	A_v	48.000,00	[mm²]

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE ED INERZIALI DELLA SOLETTA IN CALCESTRUZZO

SOLETTA FESSURATA

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE ED INERZIALI DELLA SEZIONE COMPOSTA

CARATTERISICA GEOMETRICA/INERZIALE		FASE I (pesi propri)	FASE II-A (permanenti)	FASE II-B (ritiro)	FASE III (accidentali)
Coefficiente di viscosità:	$\Phi(t_0, \infty)$	-	2,165	3,101	-
Coefficiente di omogeneizzazione	n	-	21,64	17,32	6,40
Momento statico della sezione	S [m ³]	1,001E+02	1,309E-01	1,309E-01	1,309E-01
Baricentro della sezione	Y_G [m]	1,088	1,258	1,258	1,258
Area della sezione	A [m ²]	9,200E-02	1,041E-01	1,041E-01	1,041E-01
Costante torsionale della sezione	J_t [m ⁴]	1,677E-05	1,677E-05	1,677E-05	1,677E-05
Momento di inerzia della sezione	J [m ⁴]	8,388E-02	1,070E-01	1,070E-01	1,070E-01
Modulo di resistenza estradosso soletta	$W_{soletta}$ [m ³]	-	-	-	-
Modulo di resistenza armatura superiore	$W_{arm,sup}$ [m ³]	-	7,804E-02	7,804E-02	7,804E-02
Modulo di resistenza armatura inferiore	$W_{arm,inf}$ [m ³]	-	8,691E-02	8,691E-02	8,691E-02
Modulo di resistenza estradosso trave	$W_{tr,sup}$ [m ³]	6,391E-02	9,376E-02	9,376E-02	9,376E-02
Modulo di resistenza intradosso trave	$W_{tr,inf}$ [m ³]	-7,712E-02	-8,508E-02	-8,508E-02	-8,508E-02

DEFINIZIONE DEL PROFILO DI TEMPERATURA PER ΔT POSITIVO (SOLETTA CALDA)

Temperatura all'estradosso della soletta:

16,00 [°C]

Larghezza di applicazione dell'azione termica in soletta per singola trave:

$L_{\Delta T}$ 3,00 [m]

Gradiente termico lineare per unità di altezza:

$\Delta T_{,1}$ 4,69 [°C/m]

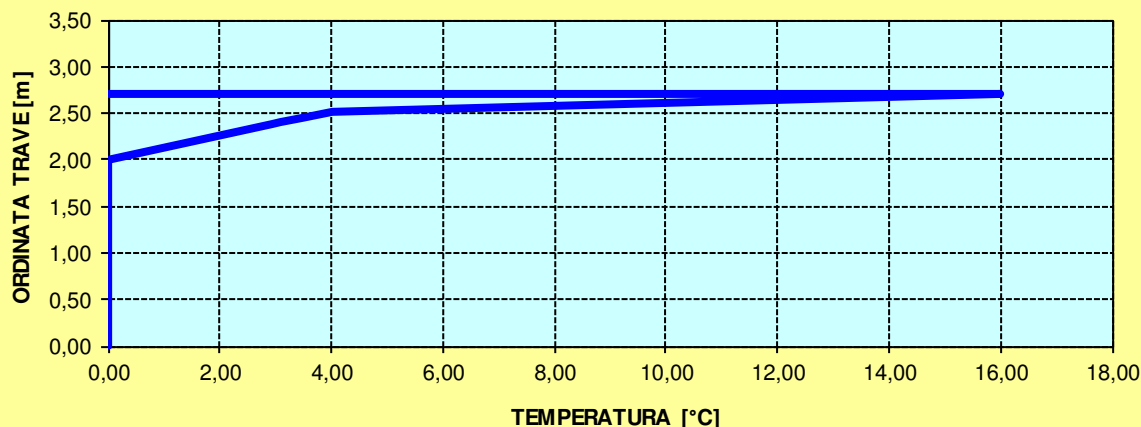
Gradiente termico lineare totale:

ΔT 12,67 [°C]

Azione normale isostatica:

$N_{\Delta T}$ 3.939,88 [kN]

SOLETTA CALDA - PROFILO DELLE TEMPERATURE



DEFINIZIONE DEL PROFILO DI TEMPERATURA PER ΔT NEGATIVO (SOLETTA FREDDA)

Temperatura all'estradosso della soletta:

6,00 [°C]

Temperatura all'intradosso della trave metallica:

8,00 [°C]

Larghezza di applicazione dell'azione termica in soletta per singola trave:

$L_{\Delta T}$ 3,00 [m]

Gradiente termico lineare per unità di altezza:

$\Delta T_{,1}$ 0,04 [°C/m]

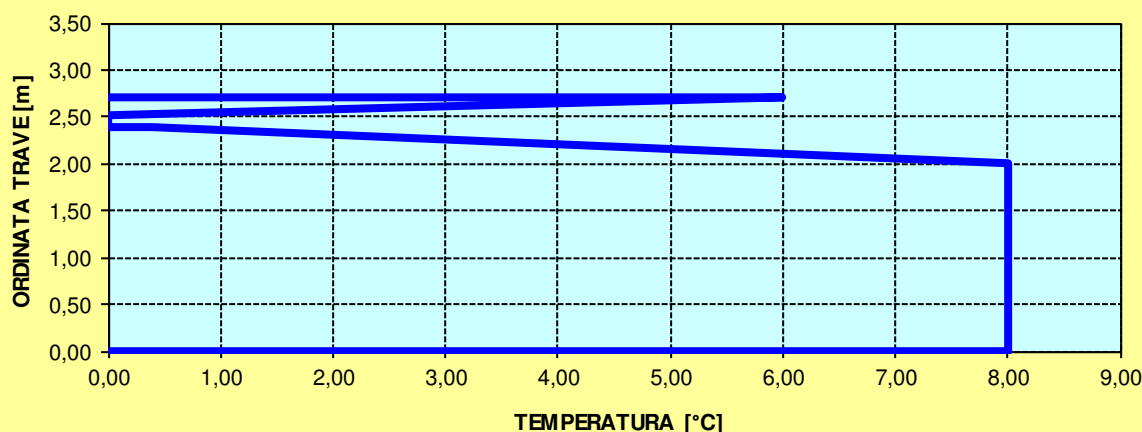
Gradiente termico lineare totale:

ΔT 0,10 [°C]

Azione normale isostatica:

$N_{\Delta T}$ 10,48 [kN]

SOLETTA FREDDA - PROFILO DELLE TEMPERATURE



CONCIO TIPO 1 – SEZIONI DI GIUNTO

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

CALCESTRUZZO DELLA SOLETTA

C32/40

R_{ck}	40,00	[N/mm ²]	f_{ctm}	3,10	[N/mm ²]
f_{ck}	33,20	[N/mm ²]	f_{ctk}	2,17	[N/mm ²]
f_{cm}	41,20	[N/mm ²]	f_{ctd}	1,45	[N/mm ²]
f_{cd}	18,81	[N/mm ²]	E_{cm}	32.811,24	[N/mm ²]

ACCIAIO PER LE BARRE DI ARMATURA

B450C

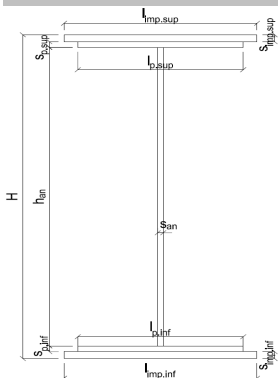
f_{tk}	540,00	[N/mm ²]	f_{yd}	391,30	[N/mm ²]
f_{yk}	450,00	[N/mm ²]	f_{ctk}	210.000,00	[N/mm ²]

ACCIAIO PER CARPENTERIA

S355

f_{tk}	510,00	[N/mm ²]	f_{yd}	338,10	[N/mm ²]
f_{yk}	355,00	[N/mm ²]	f_{ctk}	210.000,00	[N/mm ²]

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA TRAVE METALLICA



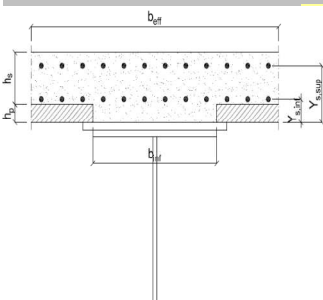
CARATTERISTICHE GEOMETRICHE

H	2.400,00	[mm]	h_{an}	20,00	[mm]
$l_{imp,sup}$	0,00	[mm]	$l_{p,inf}$	900,00	[mm]
$s_{imp,sup}$	0,00	[mm]	$s_{p,inf}$	30,00	[mm]
$l_{p,sup}$	900,00	[mm]	$l_{imp,inf}$	0,00	[mm]
$s_{p,sup}$	20,00	[mm]	$s_{imp,inf}$	0,00	[mm]
h_{an}	2.350,00	[mm]			

CARATTERISTICHE INERZIALI

A	92.000,00	[mm ²]	J_t	1,677E+07	[mm ⁴]
S	1,001E+08	[mm ³]	W_{sup}	6,391E+07	[mm ³]
Y_G	1.087,61	[mm]	W_{inf}	-7,712E+07	[mm ³]
J	8,388E+10	[mm ⁴]	A_v	48.000,00	[mm ²]

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE ED INERZIALI DELLA SOLETTA IN CALCESTRUZZO



CARATTERISTICHE GEOMETRICHE E INERZIALI

h_s	250,00	[mm]	Y_G	167,41	[mm]
h_p	50,00	[mm]	A_c	7,900E+05	[mm ²]
b_{eff}	3.000,00	[mm]	J	4,769E+09	[mm ⁴]
b_{inf}	800,00	[mm]			

ARMATURA LONGITUDINALE

$\emptyset_{inf}$	16,00	[mm]	$\emptyset_{sup}$	16,00	[mm]
i_{inf}	200,00	[mm]	i_{sup}	200,00	[mm]
$A_{s,inf}$	3.015,00	[mm ²]	$A_{s,sup}$	3.015,00	[mm ²]
$Y_{s,inf}$	90,00	[mm]	$Y_{s,sup}$	230,00	[mm]

☐ SOLETTA FESSURATA

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE ED INERZIALI DELLA SEZIONE COMPOSTA

CARATTERISICA GEOMETRICA/INERZIALE		FASE I (pesi propri)	FASE II-A (permanenti)	FASE II-B (ritiro)	FASE III (accidentali)
Coefficiente di viscosità:	$\Phi(t_0, \infty)$	-	2,165	3,101	-
Coefficiente di omogeneizzazione	n	-	21,64	17,32	6,40
Momento statico della sezione	S [m ³]	1,001E+02	2,092E-01	2,326E-01	4,324E-01
Baricentro della sezione	Y_G [m]	1,088	1,555	1,619	1,952
Area della sezione	A [m ²]	9,200E-02	1,345E-01	1,437E-01	2,215E-01
Costante torsionale della sezione	J_t [m ⁴]	1,677E-05	7,403E-04	9,210E-04	2,463E-03
Momento di inerzia della sezione	J [m ⁴]	8,388E-02	1,477E-01	1,571E-01	2,373E-01
Modulo di resistenza estradosso soletta	$W_{soletta}$ [m ³]	-	1,290E-01	1,454E-01	3,175E-01
Modulo di resistenza armatura superiore	$W_{am,sup}$ [m ³]	-	1,374E-01	1,555E-01	3,503E-01
Modulo di resistenza armatura inferiore	$W_{am,inf}$ [m ³]	-	1,580E-01	1,805E-01	4,415E-01
Modulo di resistenza estradosso trave	$W_{tr,sup}$ [m ³]	6,391E-02	1,748E-01	2,013E-01	5,303E-01
Modulo di resistenza intradosso trave	$W_{tr,inf}$ [m ³]	-7,712E-02	-9,499E-02	-9,703E-02	-1,216E-01

DEFINIZIONE DEL PROFILO DI TEMPERATURA PER ΔT POSITIVO (SOLETTA CALDA)

Temperatura all'estradosso della soletta:

16,00 [°C]

Larghezza di applicazione dell'azione termica in soletta per singola trave:

$L_{\Delta T}$ 3,00 [m]

Gradiente termico lineare per unità di altezza:

$\Delta T_{,1}$ 3,36 [°C/m]

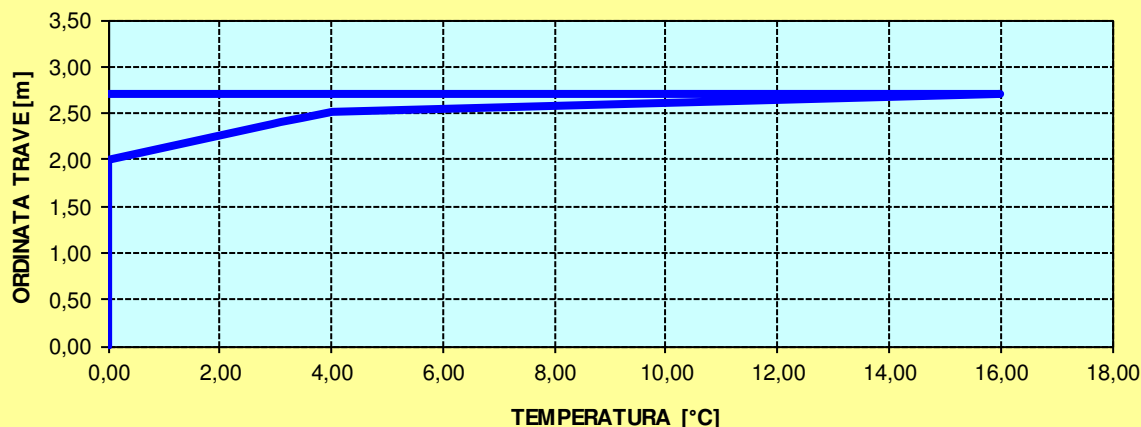
Gradiente termico lineare totale:

ΔT 9,07 [°C]

Azione normale isostatica:

$N_{\Delta T}$ 2.819,82 [kN]

SOLETTA CALDA - PROFILO DELLE TEMPERATURE



DEFINIZIONE DEL PROFILO DI TEMPERATURA PER ΔT NEGATIVO (SOLETTA FREDDA)

Temperatura all'estradosso della soletta:

6,00 [°C]

Temperatura all'intradosso della trave metallica:

8,00 [°C]

Larghezza di applicazione dell'azione termica in soletta per singola trave:

$L_{\Delta T}$ 3,00 [m]

Gradiente termico lineare per unità di altezza:

$\Delta T_{,1}$ -0,53 [°C/m]

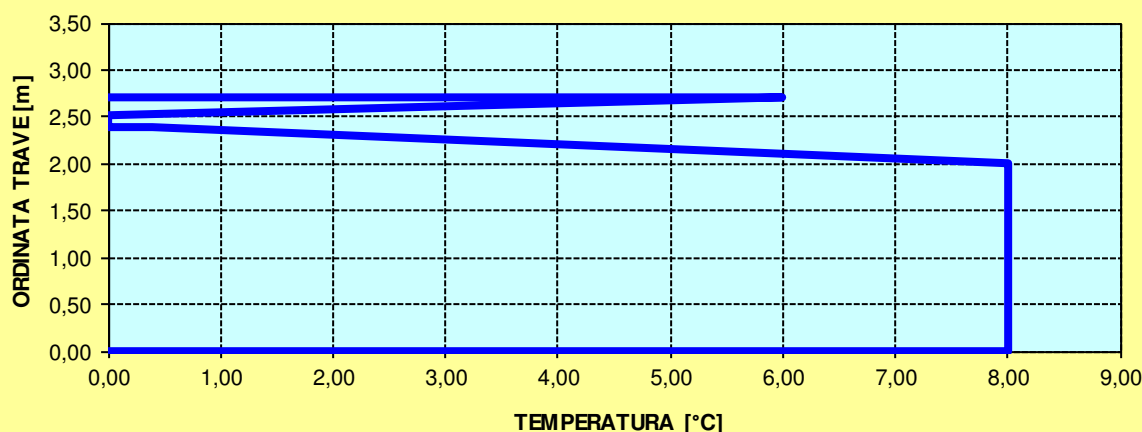
Gradiente termico lineare totale:

ΔT -1,44 [°C]

Azione normale isostatica:

$N_{\Delta T}$ -152,89 [kN]

SOLETTA FREDDA - PROFILO DELLE TEMPERATURE



CONCIO TIPO 2

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

CALCESTRUZZO DELLA SOLETTA

C32/40	R_{ck}	40,00	[N/mm ²]	f_{ctm}	3,10	[N/mm ²]
	f_{ck}	33,20	[N/mm ²]	f_{ctk}	2,17	[N/mm ²]
	f_{cm}	41,20	[N/mm ²]	f_{ctd}	1,45	[N/mm ²]
	f_{cd}	18,81	[N/mm ²]	E_{cm}	32.811,24	[N/mm ²]

ACCIAIO PER LE BARRE DI ARMATURA

B450C	f_{tk}	540,00	[N/mm ²]	f_{yd}	391,30	[N/mm ²]
	f_{yk}	450,00	[N/mm ²]	f_{ctk}	210.000,00	[N/mm ²]

ACCIAIO PER CARPENTERIA

S355	f_{tk}	510,00	[N/mm ²]	f_{yd}	338,10	[N/mm ²]
	f_{yk}	355,00	[N/mm ²]	f_{ctk}	210.000,00	[N/mm ²]

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA TRAVE METALLICA

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE					
H	2.400,00	[mm]	h _{an}	20,00	[mm]
l _{imp,sup}	0,00	[mm]	l _{p,inf}	900,00	[mm]
s _{imp,sup}	0,00	[mm]	s _{p,inf}	20,00	[mm]
l _{p,sup}	900,00	[mm]	l _{imp,inf}	1.000,00	[mm]
s _{p,sup}	25,00	[mm]	s _{imp,inf}	25,00	[mm]
h _{an}	2.330,00	[mm]			
CARATTERISTICHE INERZIALI					
A	112.100,00	[mm²]	J _t	1,851E+07	[mm⁴]
S	1,110E+08	[mm³]	W _{sup}	7,634E+07	[mm³]
Y _G	990,61	[mm]	W _{inf}	-1,086E+08	[mm³]
J	1,076E+11	[mm⁴]	A _v	48.000,00	[mm²]

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE ED INERZIALI DELLA SOLETTA IN CALCESTRUZZO

☐ SOLETTA FESSURATA

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE ED INERZIALI DELLA SEZIONE COMPOSTA

CARATTERISICA GEOMETRICA/INERZIALE		FASE I (pesi propri)	FASE II-A (permanenti)	FASE II-B (ritiro)	FASE III (accidentali)
Coefficiente di viscosità:	$\Phi(t_0, \infty)$	-	2,165	3,101	-
Coefficiente di omogeneizzazione	n	-	21,64	17,32	6,40
Momento statico della sezione	S [m ³]	1,110E+02	2,202E-01	2,436E-01	4,434E-01
Baricentro della sezione	Y_G [m]	0,991	1,424	1,488	1,835
Area della sezione	A [m ²]	1,121E-01	1,546E-01	1,638E-01	2,416E-01
Costante torsionale della sezione	J_t [m ⁴]	1,851E-05	7,420E-04	9,228E-04	2,465E-03
Momento di inerzia della sezione	J [m ⁴]	1,076E-01	1,844E-01	1,964E-01	2,986E-01
Modulo di resistenza estradosso soletta	$W_{soletta}$ [m ³]	-	1,445E-01	1,620E-01	3,454E-01
Modulo di resistenza armatura superiore	$W_{am,sup}$ [m ³]	-	1,529E-01	1,719E-01	3,758E-01
Modulo di resistenza armatura inferiore	$W_{am,inf}$ [m ³]	-	1,730E-01	1,959E-01	4,562E-01
Modulo di resistenza estradosso trave	$W_{tr,sup}$ [m ³]	7,634E-02	1,889E-01	2,153E-01	5,289E-01
Modulo di resistenza intradosso trave	$W_{tr,inf}$ [m ³]	-1,086E-01	-1,295E-01	-1,320E-01	-1,627E-01

DEFINIZIONE DEL PROFILO DI TEMPERATURA PER ΔT POSITIVO (SOLETTA CALDA)

Temperatura all'estradosso della soletta:

16,00 [°C]

Larghezza di applicazione dell'azione termica in soletta per singola trave:

$L_{\Delta T}$ 3,00 [m]

Gradiente termico lineare per unità di altezza:

$\Delta T_{,1}$ 3,15 [°C/m]

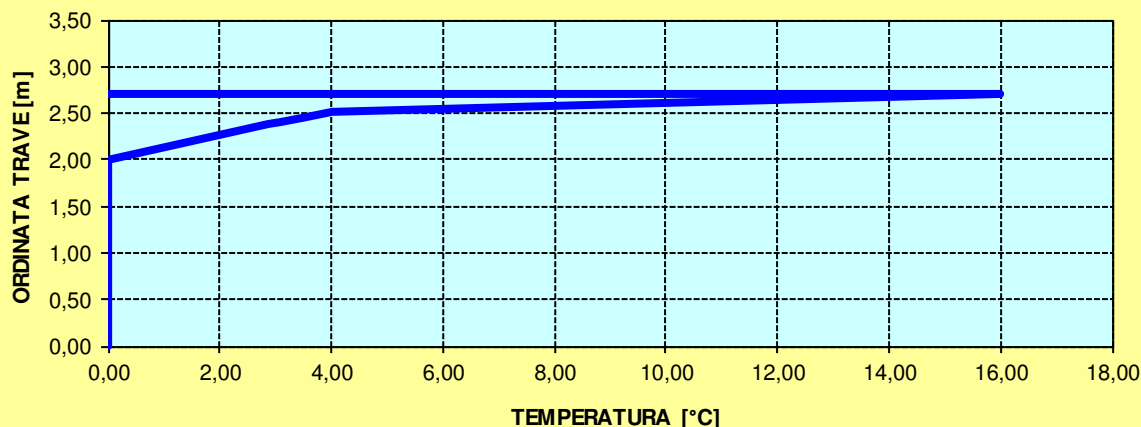
Gradiente termico lineare totale:

ΔT 8,51 [°C]

Azione normale isostatica:

$N_{\Delta T}$ 2.646,27 [kN]

SOLETTA CALDA - PROFILO DELLE TEMPERATURE



DEFINIZIONE DEL PROFILO DI TEMPERATURA PER ΔT NEGATIVO (SOLETTA FREDDA)

Temperatura all'estradosso della soletta:

6,00 [°C]

Temperatura all'intradosso della trave metallica:

8,00 [°C]

Larghezza di applicazione dell'azione termica in soletta per singola trave:

$L_{\Delta T}$ 3,00 [m]

Gradiente termico lineare per unità di altezza:

$\Delta T_{,1}$ -0,66 [°C/m]

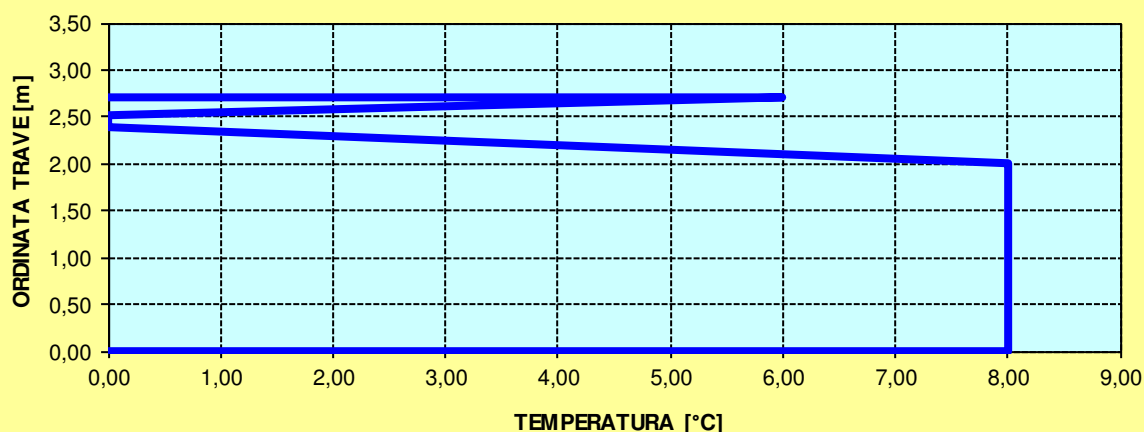
Gradiente termico lineare totale:

ΔT -1,79 [°C]

Azione normale isostatica:

$N_{\Delta T}$ -190,01 [kN]

SOLETTA FREDDA - PROFILO DELLE TEMPERATURE



CONCIO TIPO 3

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

CALCESTRUZZO DELLA SOLETTA

C32/40

R_{ck}	40,00	[N/mm ²]	f_{ctm}	3,10	[N/mm ²]
f_{ck}	33,20	[N/mm ²]	f_{ctk}	2,17	[N/mm ²]
f_{cm}	41,20	[N/mm ²]	f_{ctd}	1,45	[N/mm ²]
f_{cd}	18,81	[N/mm ²]	E_{cm}	32.811,24	[N/mm ²]

ACCIAIO PER LE BARRE DI ARMATURA

B450C

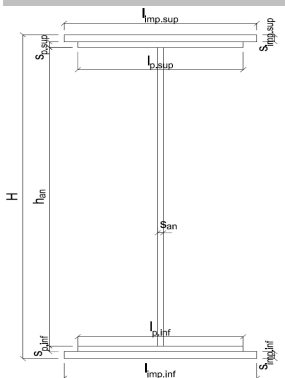
f_{tk}	540,00	[N/mm ²]	f_{yd}	391,30	[N/mm ²]
f_{yk}	450,00	[N/mm ²]	f_{ctk}	210.000,00	[N/mm ²]

ACCIAIO PER CARPENTERIA

S355

f_{tk}	510,00	[N/mm ²]	f_{yd}	338,10	[N/mm ²]
f_{yk}	355,00	[N/mm ²]	f_{ctk}	210.000,00	[N/mm ²]

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA TRAVE METALLICA



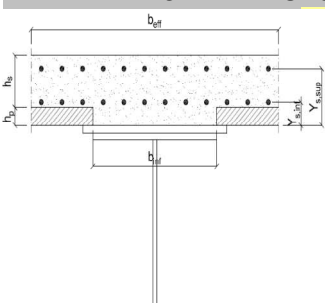
CARATTERISTICHE GEOMETRICHE

H	2.400,00	[mm]	h_{an}	20,00	[mm]
$l_{imp,sup}$	0,00	[mm]	$l_{p,inf}$	900,00	[mm]
$s_{imp,sup}$	0,00	[mm]	$s_{p,inf}$	20,00	[mm]
$l_{p,sup}$	900,00	[mm]	$l_{imp,inf}$	1.000,00	[mm]
$s_{p,sup}$	30,00	[mm]	$s_{imp,inf}$	30,00	[mm]
h_{an}	2.320,00	[mm]			

CARATTERISTICHE INERZIALI

A	121.400,00	[mm ²]	J_t	2,569E+07	[mm ⁴]
S	1,217E+08	[mm ³]	W_{sup}	8,612E+07	[mm ³]
Y_G	1.002,55	[mm]	W_{inf}	-1,200E+08	[mm ³]
J	1,203E+11	[mm ⁴]	A_v	48.000,00	[mm ²]

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE ED INERZIALI DELLA SOLETTA IN CALCESTRUZZO



CARATTERISTICHE GEOMETRICHE E INERZIALI

h_s	250,00	[mm]	Y_G	167,41	[mm]
h_p	50,00	[mm]	A_c	7,900E+05	[mm ²]
b_{eff}	3.000,00	[mm]	J	4,769E+09	[mm ⁴]
b_{inf}	800,00	[mm]			

ARMATURA LONGITUDINALE

$\emptyset_{inf}$	16,00	[mm]	$\emptyset_{sup}$	16,00	[mm]
i_{inf}	200,00	[mm]	i_{sup}	200,00	[mm]
$A_{s,inf}$	3.015,00	[mm ²]	$A_{s,sup}$	3.015,00	[mm ²]
$Y_{s,inf}$	90,00	[mm]	$Y_{s,sup}$	230,00	[mm]

☐ SOLETTA FESSURATA

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE ED INERZIALI DELLA SEZIONE COMPOSTA

CARATTERISICA GEOMETRICA/INERZIALE		FASE I (pesi propri)	FASE II-A (permanenti)	FASE II-B (ritiro)	FASE III (accidentali)
Coefficiente di viscosità:	$\Phi(t_0, \infty)$	-	2,165	3,101	-
Coefficiente di omogeneizzazione	n	-	21,64	17,32	6,40
Momento statico della sezione	S [m ³]	1,217E+02	2,309E-01	2,543E-01	4,540E-01
Baricentro della sezione	Y_G [m]	1,003	1,408	1,469	1,810
Area della sezione	A [m ²]	1,214E-01	1,639E-01	1,731E-01	2,509E-01
Costante torsionale della sezione	J_t [m ⁴]	2,569E-05	7,492E-04	9,299E-04	2,472E-03
Momento di inerzia della sezione	J [m ⁴]	1,203E-01	1,976E-01	2,099E-01	3,149E-01
Modulo di resistenza estradosso soletta	$W_{soletta}$ [m ³]	-	1,530E-01	1,706E-01	3,539E-01
Modulo di resistenza armatura superiore	$W_{am,sup}$ [m ³]	-	1,618E-01	1,809E-01	3,841E-01
Modulo di resistenza armatura inferiore	$W_{am,inf}$ [m ³]	-	1,827E-01	2,057E-01	4,631E-01
Modulo di resistenza estradosso trave	$W_{tr,sup}$ [m ³]	8,612E-02	1,993E-01	2,256E-01	5,338E-01
Modulo di resistenza intradosso trave	$W_{tr,inf}$ [m ³]	-1,200E-01	-1,403E-01	-1,429E-01	-1,740E-01

DEFINIZIONE DEL PROFILO DI TEMPERATURA PER ΔT POSITIVO (SOLETTA CALDA)

Temperatura all'estradosso della soletta:

16,00 [°C]

Larghezza di applicazione dell'azione termica in soletta per singola trave:

$L_{\Delta T}$ 3,00 [m]

Gradiente termico lineare per unità di altezza:

$\Delta T_{,1}$ 3,08 [°C/m]

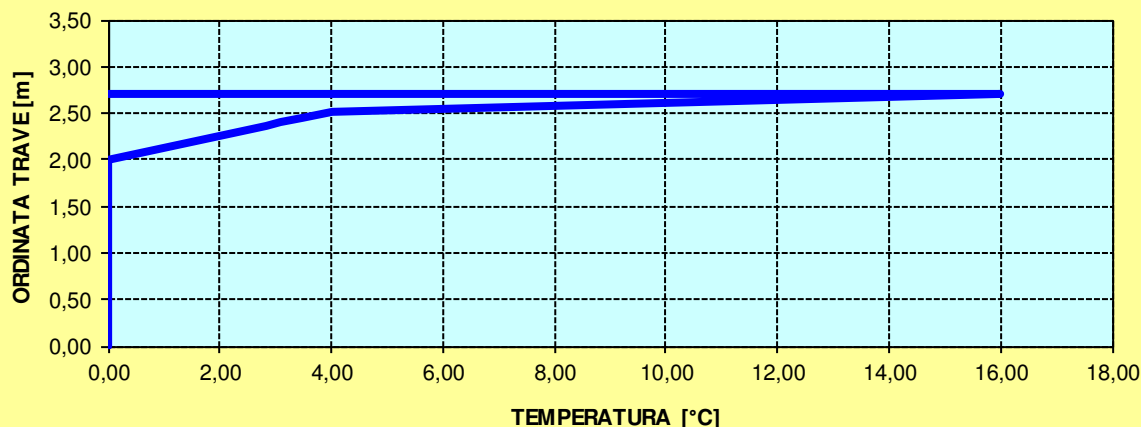
Gradiente termico lineare totale:

ΔT 8,33 [°C]

Azione normale isostatica:

$N_{\Delta T}$ 2.590,64 [kN]

SOLETTA CALDA - PROFILO DELLE TEMPERATURE



DEFINIZIONE DEL PROFILO DI TEMPERATURA PER ΔT NEGATIVO (SOLETTA FREDDA)

Temperatura all'estradosso della soletta:

6,00 [°C]

Temperatura all'intradosso della trave metallica:

8,00 [°C]

Larghezza di applicazione dell'azione termica in soletta per singola trave:

$L_{\Delta T}$ 3,00 [m]

Gradiente termico lineare per unità di altezza:

$\Delta T_{,1}$ -0,71 [°C/m]

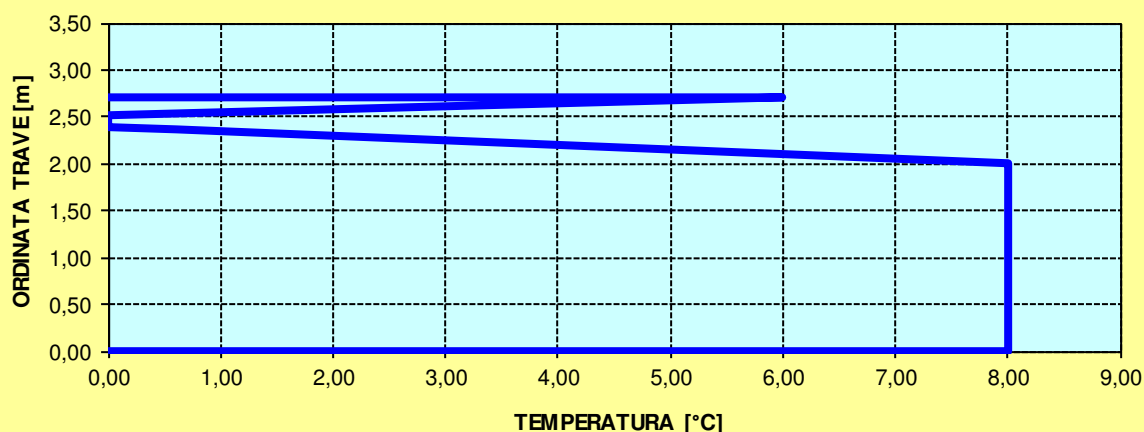
Gradiente termico lineare totale:

ΔT -1,91 [°C]

Azione normale isostatica:

$N_{\Delta T}$ -202,53 [kN]

SOLETTA FREDDA - PROFILO DELLE TEMPERATURE



7.10.6 AZIONE TRASVERSALE DEL VENTO

L'altezza di riferimento per la valutazione della pressione caratteristica del vento è stata valutata, a favore di sicurezza, pari a $h_1 = 10,00$ m dal piano di campagna.

All'altezza massima della sottostruttura sono stati sommati:

- Altezza massima delle travi $\rightarrow h_2 = 2,40$ m
- Spessore della soletta $\rightarrow h_3 = 0,30$ m
- Spessore medio della pavimentazione $\rightarrow h_4 = 0,175$ m
- Sagoma fittizia dell'autoveicolo $\rightarrow h_5 = 3,00$ m

L'altezza totale di riferimento, a favore di sicurezza, per la valutazione della pressione caratteristica del vento risulta pertanto pari a:

$$h_{rif} = 10,00 + 2,40 + 0,30 + 0,175 + 3,00 = 15,875 \text{ m}$$

1) Valle d'Aosta, Piemonte, Lombardia, Trentino Alto Adige, Veneto, Friuli Venezia Giulia (con l'eccezione della provincia di Trieste)

Zona	$v_{b,0}$ [m/s]	a_0 [m]	k_a [1/s]
1	25	1000	0,01
a_s (altitudine sul livello del mare [m])			120
T_R (Tempo di ritorno)			100
$v_b = v_{b,0}$ per $a_s \leq a_0$			
$v_b = v_{b,0} + k_a (a_s - a_0)$ per $a_0 < a_s \leq 1500$ m			
v_b ($T_R = 50$ [m/s])			25,000
α_R (T_R)			1,03924
v_b (T_R) = $v_b \times \alpha_R$ [m/s]			25,981

p (pressione del vento [N/mq]) = $q_b \cdot c_e \cdot c_p \cdot c_d$
q_b (pressione cinetica di riferimento [N/mq])
c_e (coefficiente di esposizione)
c_p (coefficiente di forma)
c_d (coefficiente dinamico)



Pressione cinetica di riferimento

$$q_b = 1/2 \cdot \rho \cdot v_b^2 \quad (\rho = 1,25 \text{ kg/mc})$$

q_b [N/mq]	421,88
--------------	--------

Coefficiente di forma

E' il coefficiente di forma (o coefficiente aerodinamico), funzione della tipologia e della geometria della costruzione e del suo orientamento rispetto alla direzione del vento. Il suo valore può essere ricavato da dati suffragati da opportuna documentazione o da prove sperimentali in galleria del vento.

Coefficiente dinamico

Esso può essere assunto autelativamente pari ad 1 nelle costruzioni di tipologia ricorrente, quali gli edifici di forma regolare non eccedenti 80 m di altezza ed i capannoni industriali, oppure può essere determinato mediante analisi specifiche o facendo riferimento a dati di comprovata affidabilità.

Coefficiente di esposizione

Classe di rugosità del terreno

B) Aree urbane (non di classe A), suburbane, industriali e boschive

Categoria di esposizione

ZONE 1,2,3,4,5					
	costa	mare	500m	750m	
	2 km	10 km	30 km		
A	--	IV	IV	V	V
B	--	III	III	IV	IV
C	--	*	III	III	IV
D	I	II	II	III	**
* Categoria II in zona 1,2,3,4 Categoria III in zona 5					
** Categoria III in zona 2,3,4,5 Categoria IV in zona 1					

ZONA 6					
	costa	mare	500m		
	2 km	10 km	30 km		
A	--	III	IV	V	V
B	--	II	III	IV	IV
C	--	II	III	III	IV
D	I	I	II	II	III

ZONE 7,8		
	mare	costa
	1.5 km	0.5 km
A	--	IV
B	--	IV
C	--	III
D	I	II
* Categoria II in zona 8 Categoria III in zona 7		

ZONA 9		
	mare	costa
A	--	I
B	--	I
C	--	I
D	I	I

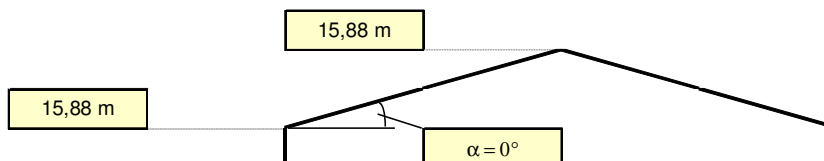
Zona	Classe di rugosità	a _s [m]
1	B	120

$$c_e(z) = k_r^2 \cdot c_t \cdot \ln(z/z_0) [7 + c_t \cdot \ln(z/z_0)] \quad \text{per } z \geq z_{\min}$$

$$c_e(z) = c_e(z_{\min}) \quad \text{per } z < z_{\min}$$

Cat. Esposiz.	k _r	z ₀ [m]	z _{min} [m]	c _t
III	0,2	0,1	5	1

z [m]	c _e
z ≤ 5	1,708
z = 15,875	2,446
z = 15,875	2,446



Il coefficiente di esposizione maggiore risulta pari a **c_{e,max} = 2,446**.

La pressione del vento di calcolo risulta dunque pari a:

$$p_{\text{vento}} = 0,42188 \times 2,446 \times 1,00 \times 1,00 = 1,032 \text{ kN/m}^2$$

L'azione trasversale risultante del vento sull'impalcato, valutata per metro lineare di impalcato stesso, è uguale a:

$$P_{\text{vento}} = 1,032 \times [2,40 + 0,30 + 0,175 + 3,00] = 6,063 \text{ kN/m}$$

L'azione trasversale del vento produce un momento flettente trasversale sull'impalcato che risulta pari a:

$$M_{T,\text{vento}} = 6,063 \times [(2,40 + 0,30 + 0,175 + 3,00)/2 - (2,40 + 0,30)/2] = 9,63 \text{ kNm/m}$$

Tale azione si considera scomposta in coppia sulle travi di estremità (effetto "tira e spingi") producendo sulle travi di estremità un'azione verticale (alternata in segno).

Tale azione verticale, considerata una distanza tra le travi di bordo pari a **9,00 m**, risulta pari a:

$$p_{\text{vento, trave}} = 9,63 / 9,00 = \pm 1,07 \text{ kN/m}$$

7.11 AZIONE SISMICA

7.11.1 AZIONE INERZIALE DELLE MASSE

L'azione sismica verrà assegnata alle strutture in cemento armato mediante un'analisi dinamica lineare con spettro di risposta elastico allo Stato Limite di Salvaguardia della Vita.

8 COMBINAZIONI DI CARICO

8.1 COMBINAZIONI DI CARICO ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO – COMBINAZIONI QUASI-PERMANENTI

Per le combinazioni di carico statiche relative alla struttura in oggetto si è fatto riferimento a quanto riportato nel capitolo nel D.M. 17.01.2018 “Norme Tecniche per le Costruzioni”, par. 2.5.3.

Sulla base di ciò sono state individuate le combinazioni di carico statiche quasi permanenti allo Stato Limite di Esercizio, ottenute tramite la relazione generale:

$$F_d = \sum G_{kj} + \sum (\psi_{2i} \cdot Q_{ki})$$

dove:

- G_{kj} rappresenta il valore caratteristico della j-esima azione permanente
- Q_{ki} rappresenta il valore caratteristico della i-esima azione variabile
- ψ_{2i} rappresentano i coefficienti di combinazione per tener conto della ridotta probabilità di concomitanza delle azioni variabili con i loro valori quasi permanenti

8.2 COMBINAZIONI DI CARICO ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO – COMBINAZIONI FREQUENTI

Per le combinazioni di carico statiche relative alla struttura in oggetto si è fatto riferimento a quanto riportato nel capitolo nel D.M. 17.01.2018 “Norme Tecniche per le Costruzioni”, par. 2.5.3.

Sulla base di ciò sono state individuate le combinazioni di carico statiche frequenti allo Stato Limite di Esercizio, ottenute tramite la relazione generale:

$$F_d = \sum G_{kj} + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \sum (\psi_{2i} \cdot Q_{ki})$$

dove:

- G_{kj} rappresenta il valore caratteristico della j-esima azione permanente
- Q_{k1} rappresenta il valore caratteristico dell'azione variabile di base in ogni combinazione
- Q_{ki} rappresenta il valore caratteristico della i-esima azione variabile
- ψ_{1i} rappresentano i coefficienti di combinazione per tener conto della ridotta probabilità di concomitanza delle azioni variabili con i loro valori frequenti

8.3 COMBINAZIONI DI CARICO ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO – COMBINAZIONI CARATTERISTICHE

Per le combinazioni di carico statiche relative alla struttura in oggetto si è fatto riferimento a quanto riportato nel capitolo nel D.M. 17.01.2018 “Norme Tecniche per le Costruzioni”, par. 2.5.3.

Sulla base di ciò sono state individuate le combinazioni di carico statiche caratteristiche allo Stato Limite di Esercizio, ottenute tramite la relazione generale:

$$F_d = \sum G_{kj} + Q_{k1} + \sum (\psi_{0i} \cdot Q_{ki})$$

dove:

- G_{kj} rappresenta il valore caratteristico della j-esima azione permanente
- Q_{k1} rappresenta il valore caratteristico dell'azione variabile di base in ogni combinazione
- Q_{ki} rappresenta il valore caratteristico della i-esima azione variabile
- ψ_{0i} rappresentano i coefficienti di combinazione per tener conto della ridotta probabilità di concomitanza delle azioni variabili con i loro valori caratteristici

8.4 COMBINAZIONI DI CARICO ALLO STATO LIMITE ULTIMO STATICHE

Per le combinazioni di carico statiche relative alla struttura in oggetto si è fatto riferimento a quanto riportato nel capitolo nel D.M. 17.01.2018 “Norme Tecniche per le Costruzioni”, par. 2.5.3.

Sulla base di ciò sono state individuate le combinazioni di carico statiche allo Stato Limite Ultimo, ottenute tramite la relazione generale:

$$F_d = \sum_{j=1}^m (\gamma_{Gj} \cdot G_{kj}) + \gamma_{Q1} \cdot Q_{k1} + \sum_{i=2}^n (\psi_{0i} \cdot \gamma_{Qi} \cdot Q_{ki})$$

dove:

- γ_G e γ_Q rappresentano i coefficienti parziali di amplificazione dei carichi
- G_{kj} rappresenta il valore caratteristico della j-esima azione permanente
- Q_{k1} rappresenta il valore caratteristico dell'azione variabile di base in ogni combinazione
- Q_{ki} rappresenta il valore caratteristico della i-esima azione variabile
- ψ_{0i} rappresentano i coefficienti di combinazione per tener conto della ridotta probabilità di concomitanza delle azioni variabili con i loro valori caratteristici

I coefficienti di amplificazione dei carichi per le combinazioni di carico A1, secondo il D.M. 17.01.2018 “Norme Tecniche per le Costruzioni”, par. 5.1.3.12, tabella 5.1.V, sono di seguito riepilogati:

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

		Coefficiente	EQU ⁽¹⁾	A1 STR	A2 GEO
Carichi permanenti	favorevoli	γ_{G1}	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,10	1,35	1,00
Carichi permanenti non strutturali ⁽²⁾	favorevoli	γ_{G2}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Carichi variabili da traffico	favorevoli	γ_Q	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,35	1,35	1,15
Carichi variabili	favorevoli	γ_{Qi}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Distorsioni e presollecitazioni di progetto	favorevoli	γ_{E1}	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,00 ⁽³⁾	1,00 ⁽⁴⁾	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

⁽¹⁾ Equilibrio che non coinvolga i parametri di deformabilità e resistenza del terreno; altrimenti si applicano i valori di GEO.

⁽²⁾ 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.

⁽³⁾ 1,30 per instabilità in strutture con precompressione esterna

⁽⁴⁾ 1,20 per effetti locali

I coefficienti di partecipazione dei carichi, secondo il D.M. 17.01.2018 “Norme Tecniche per le Costruzioni”, par. 5.1.3.12, tabella 5.1.VI, sono di seguito riepilogati:

Tabella 5.1.VI - Coefficienti ψ per le azioni variabili per ponti stradali e pedonali

Azioni	Gruppo di azioni (Tabella 5.1.IV)	Coefficiente ψ_0 di combinazione	Coefficiente ψ_1 (valori frequenti)	Coefficiente ψ_2 (valori quasi permanenti)
Azioni da traffico (Tabella 5.1.IV)	Schema 1 (Carichi tandem)	0,75	0,75	0,0
	Schemi 1, 5 e 6 (Carichi distribuiti)	0,40	0,40	0,0
	Schemi 3 e 4 (carichi concentrati)	0,40	0,40	0,0
	Schema 2	0,0	0,75	0,0
	2	0,0	0,0	0,0
	3	0,0	0,0	0,0
	4 (folla)	----	0,75	0,0
	5	0,0	0,0	0,0
Vento q_5	Vento a ponte scarico SLU e SLE	0,6	0,2	0,0
	Esecuzione	0,8	----	0,0
	Vento a ponte carico	0,6		
Neve q_5	SLU e SLE	0,0	0,0	0,0
	esecuzione	0,8	0,6	0,5
Temperatura	T_k	0,6	0,6	0,5

8.5 COMBINAZIONE DI CARICO SISMICHE

In fase sismica è stata ipotizzata un'unica combinazione di carico allo Stato Limite di Salvaguardia ottenuta tramite la relazione generale:

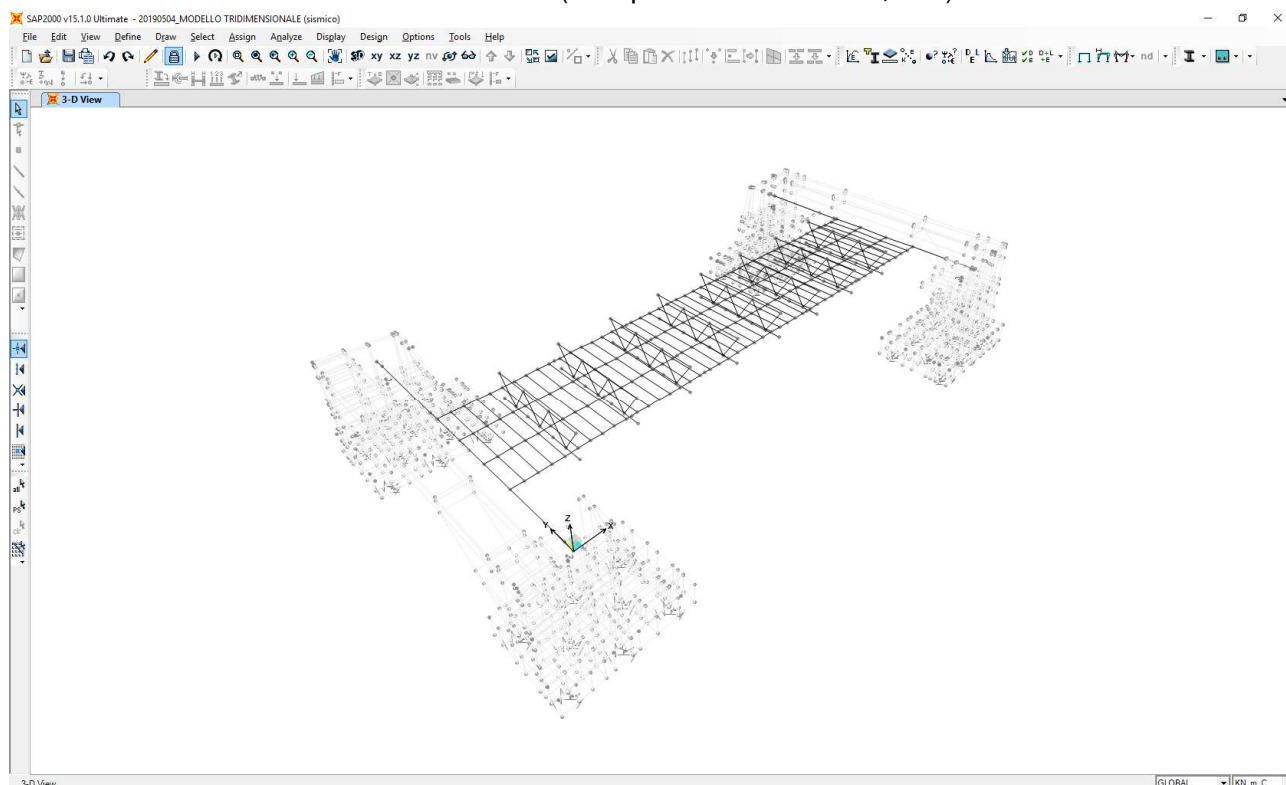
$$F_d = E + \sum G_{kj} + \sum (\psi_{2i} \cdot Q_{ki})$$

dove:

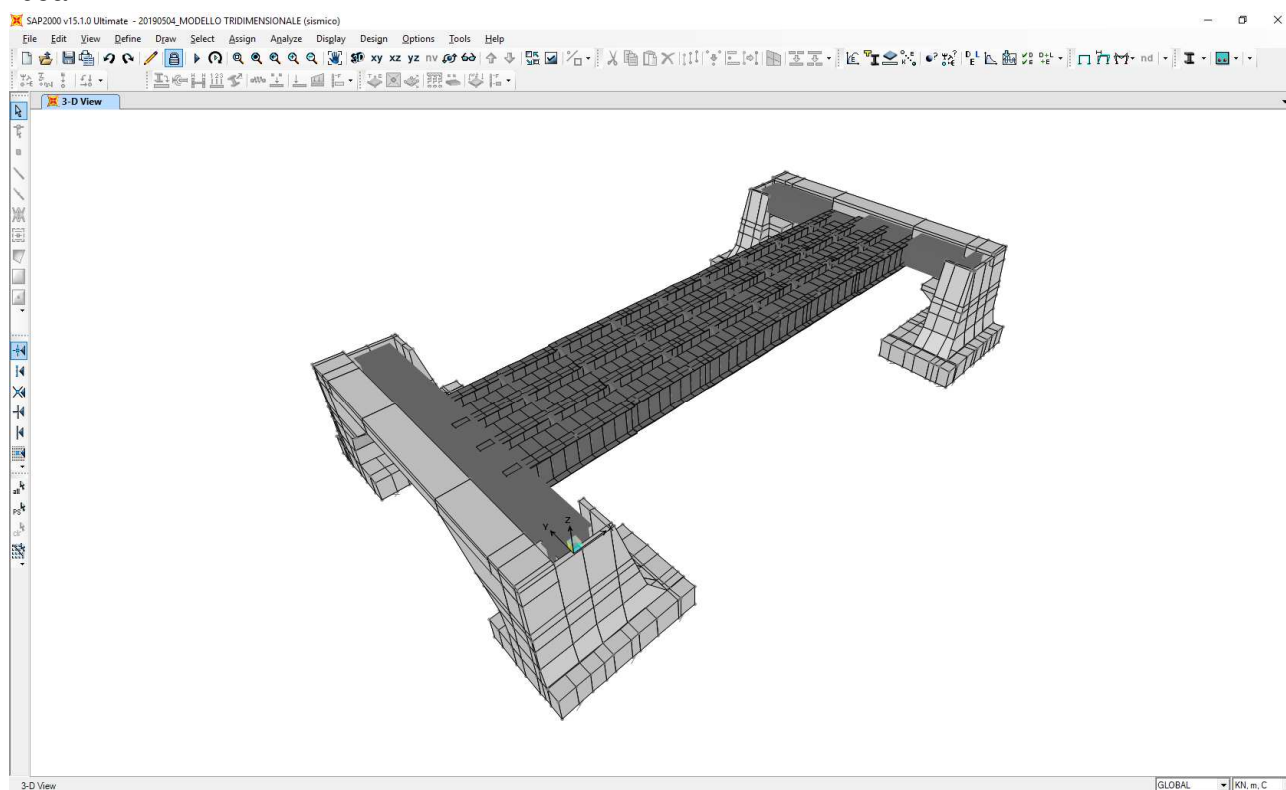
- E rappresenta il carico sismico
- G_{kj} rappresenta il valore caratteristico della j-esima azione permanente
- Q_{ki} rappresenta il valore caratteristico della i-esima azione variabile
- ψ_{2i} rappresentano i coefficienti di combinazione per tener conto della ridotta probabilità di concomitanza delle azioni variabili con i loro valori quasi permanenti

9 MODELLO DI CALCOLO

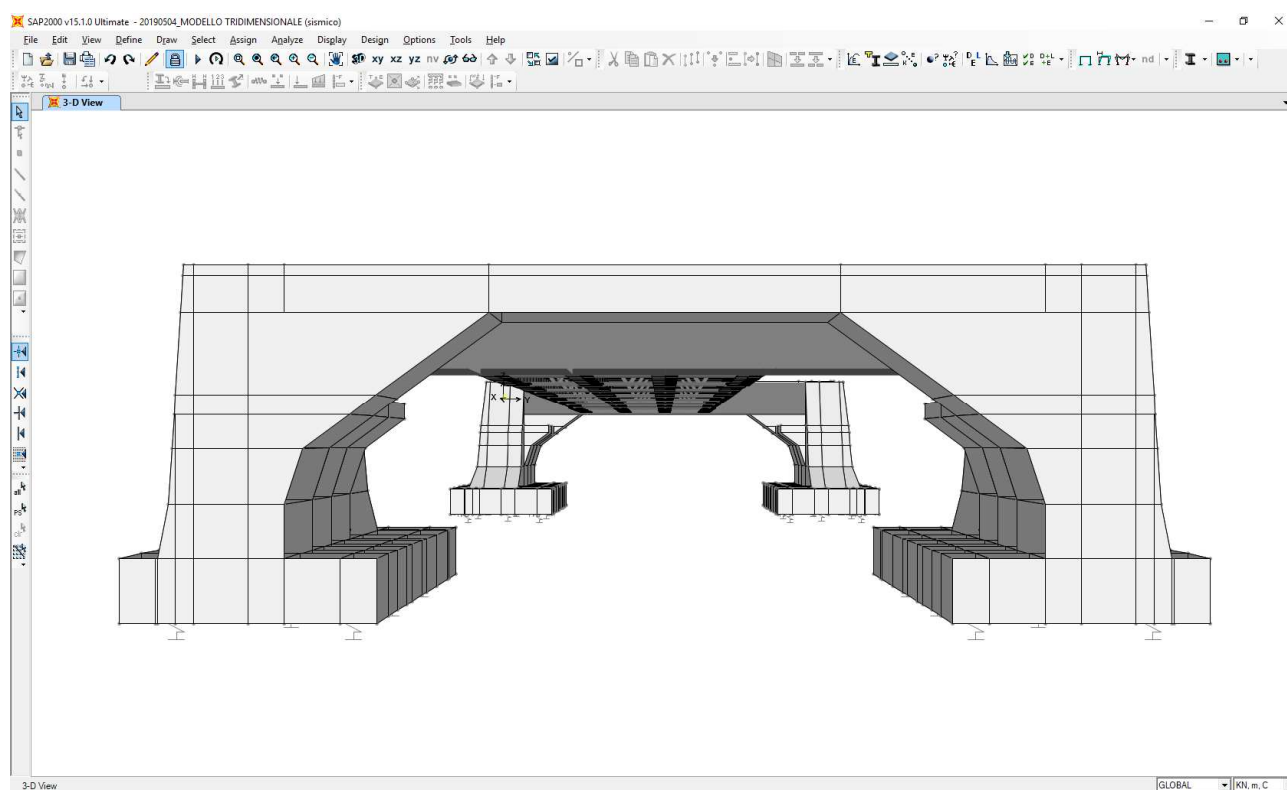
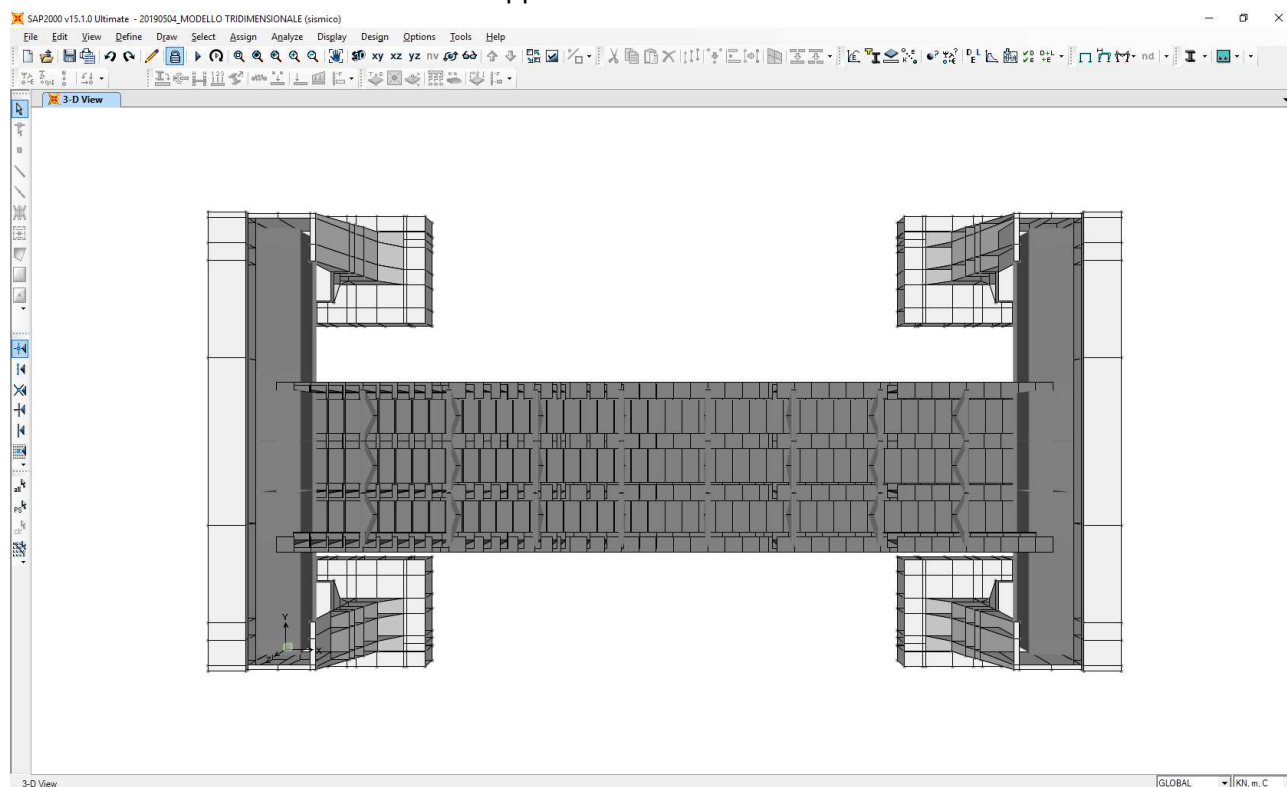
Al fine di determinare le azioni sollecitanti sugli elementi delle sottostrutture (elevazioni, zattere di fondazione e pali di fondazione) è stato approntato un apposito modello di calcolo agli elementi finiti mediante il software SAP2000 v.15.1 (Computers & Structures, Inc.).

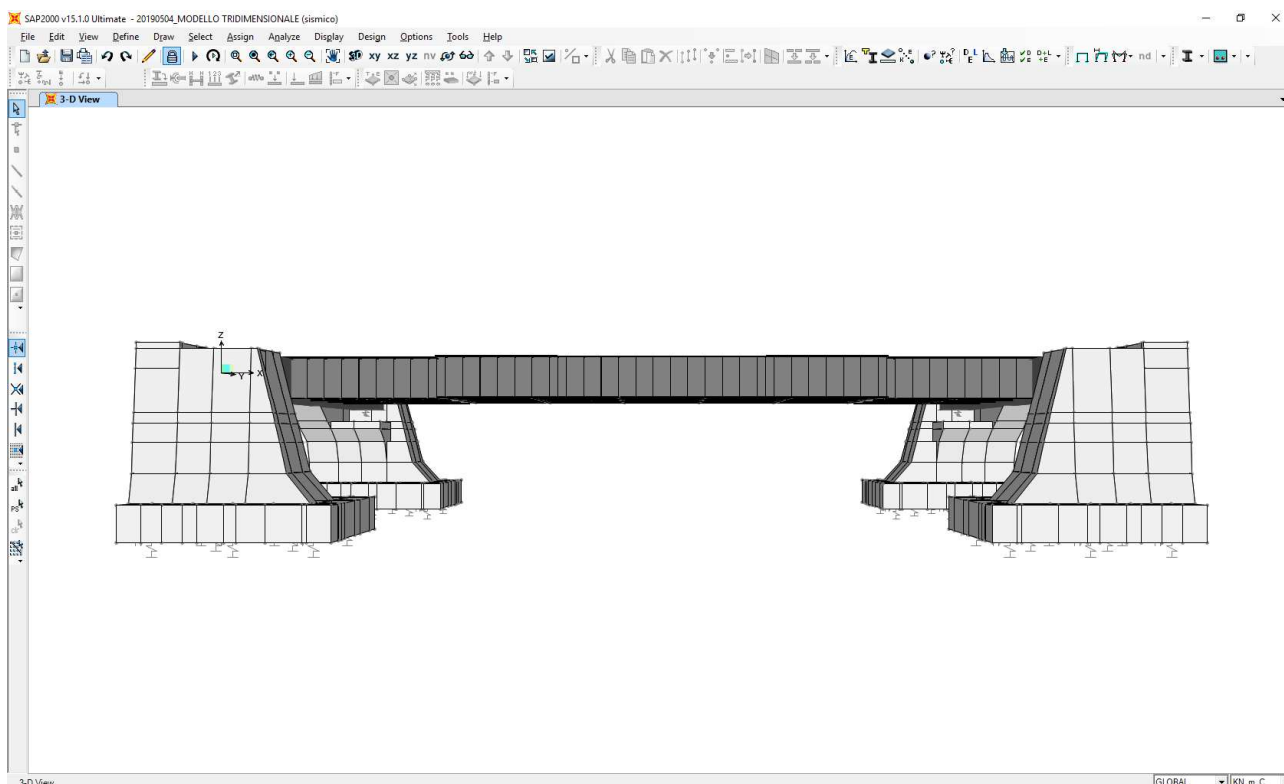


Gli elementi dell'impalcato sono stato tutti modellati mediante elementi monodimensionali tipo "beam".



Le sottostrutture, al fine di rispettare le esatte geometrie e il corretto posizionamento delle masse, sono state modellate mediante elementi tridimensionali tipo "solid". Le sollecitazioni allo spiccato dei ritti sono state desunte mediante apposite "section cuts".





I pali di fondazione sono stati modellati come molle elastiche con le seguenti costanti di rigidità:

- Direzione verticale → **k = 1.000.000,00 kN/m**
- Direzione orizzontale → **k = 500.000,00 kN/m**

La scelta di costanti di rigidità elevate delle molle, rispetto alla scelta di appoggi semplici, è stata valutata con la finalità di garantire alla struttura un comportamento rigido (massimizzazione delle azioni sollecitanti sulle strutture in cemento armato) e di evitare la formazione di punte di tensione non congruenti con il reale funzionamento della struttura tipiche dell'utilizzo di appoggi semplici come elemento di modellazione dei pali di fondazione.

Gli isolatori sismici sono stati modellati mediante elementi "nlink" lineari equivalenti del tipo "linear", ai quali sono stati attribuiti i valori della rigidità equivalente dell'isolatore a pendolo a singola superficie di scorrimento (rigidità secante), valutata mediante la seguente relazione:

$$K_e = N_{SD} \cdot \left(\frac{1}{R} + \frac{\mu}{d} \right)$$

Nella tabella successiva sono riepilogati i valori delle rigidità lineari equivalenti orizzontali assegnate ai differenti isolatori (valori di primo tentativo dedotti dal predimensionamento → relazione di calcolo dell'impalcato metallico):

SOTTOSTRUTTURA	APPOGGIO	N _{SLC}	μ	R [mm]	D [mm]	K _e [kN/mm]	K _e [kN/m]	ξ
SPALLA A	1	2.712,65	4,85%	2.500,00	10,38	13,76	13.764,80	58,64%
	2	2.211,32	5,75%	2.500,00	10,38	13,14	13.138,99	59,38%
SPALLA B	1	2.674,18	4,91%	2.500,00	10,38	13,72	13.724,23	58,70%
	2	2.148,92	5,89%	2.500,00	10,38	13,06	13.058,18	59,47%

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

The image shows two windows from a structural analysis software. The left window, 'Link/Support Property Data', is for defining a linear link with properties like mass, weight, and rotational inertia. The right window, 'Linear Link/Support Directional Properties', is for defining stiffness and damping values for different load cases and directions (U1, U2, U3, R1, R2, R3).

9.1 VALIDAZIONE E TARATURA DEI DATI DI PREDIMENSIONAMENTO DEL SISTEMA DI ISOLAMENTO

E' stato adottato un procedimento iterativo partendo da una condizione iniziale caratterizzata dall'assegnazione ai singoli isolatori sismici delle caratteristiche di rigidezza e di smorzamento elastiche equivalenti determinate mediante il predimensionamento.

Successivamente è stata eseguita un'analisi dinamica lineare con spettro di risposta smorzato allo Stato Limite di Collasso.

Determinato il periodo principale di oscillazione della struttura in direzione longitudinale e in direzione trasversale si è proceduto a ricalcolare le caratteristiche di rigidezza e smorzamento elastiche equivalenti degli isolatori in relazione dei valori di tali periodi.

Tale iter è stata implementato fino a una sostanziale stabilità dei risultati → variazione degli spostamenti in fase sismica < 1,00%.

SOTTOSTRUTTURA	APPOGGIO	PREDIMENSIONAMENTO MANUALE					MODELLO DI CALCOLO - 1° TENTATIVO				
		RIGIDEZZA EQUIVALENTE [kN/m]	SPOSTAMENTO d_{SLC} [mm]	PERIODO DI ISOLAMENTO [sec]	SMORZAMENT O EQUIVALENTE		RIGIDEZZA EQUIVALENTE [kN/m]	SPOSTAMENTO d_{SLC} [mm]	PERIODO DI ISOLAMENTO [sec]	SMORZAMENT O EQUIVALENTE	Δd_{SLC} [%]
SPALLA A	A	13.764,80	10,38	0,8549	59,04%		13.764,80	10,22	0,8304	59,33%	1,53%
	B	13.138,99	10,38				13.138,99	9,17			11,64%
SPALLA B	A	13.724,23	10,38	0,8549	59,04%		13.724,23	10,23	0,8304	59,33%	1,43%
	B	13.058,18	10,38				13.058,18	9,18			11,55%

SOTTOSTRUTTURA	APPOGGIO	MODELLO DI CALCOLO - 2° TENTATIVO					MODELLO DI CALCOLO - 3° TENTATIVO				
		RIGIDEZZA EQUIVALENTE [kN/m]	SPOSTAMENTO d_{SLC} [mm]	PERIODO DI ISOLAMENTO [sec]	SMORZAMENT O EQUIVALENTE	Δd_{SLC} [%]	RIGIDEZZA EQUIVALENTE [kN/m]	SPOSTAMENTO d_{SLC} [mm]	PERIODO DI ISOLAMENTO [sec]	SMORZAMENT O EQUIVALENTE	Δd_{SLC} [%]
SPALLA A	A	13.958,20	10,06	0,8160	59,48%	1,57%	14.162,95	9,94	0,8160	59,48%	1,19%
	B	14.750,49	8,66			5,56%	15.567,08	8,42			2,77%
SPALLA B	A	13.904,69	10,06	0,8160	59,48%	1,66%	14.121,58	9,94	0,8160	59,48%	1,19%
	B	14.647,30	8,67			5,56%	15.458,34	8,42			2,88%

SOTTOSTRUTTURA	APPOGGIO	MODELLO DI CALCOLO - 4° TENTATIVO					MODELLO DI CALCOLO - 5° TENTATIVO				
		RIGIDEZZA EQUIVALENTE [kN/m]	SPOSTAMENTO d_{SLC} [mm]	PERIODO DI ISOLAMENTO [sec]	SMORZAMENT O EQUIVALENTE	Δd_{SLC} [%]	RIGIDEZZA EQUIVALENTE [kN/m]	SPOSTAMENTO d_{SLC} [mm]	PERIODO DI ISOLAMENTO [sec]	SMORZAMENT O EQUIVALENTE	Δd_{SLC} [%]
SPALLA A	A	14.320,83	9,86	0,8081	59,56%	0,81%	14.428,22	9,81	0,8035	59,60%	0,51%
	B	15.985,59	8,29			1,54%	16.222,39	8,22			0,84%
SPALLA B	A	14.279,15	9,86	0,8081	59,56%	0,81%	14.386,33	9,81	0,8035	59,60%	0,51%
	B	15.891,80	8,29			1,54%	16.127,53	8,22			0,84%

Il periodo finale di isolamento è stato dunque definito pari a **0,8035 secondi**, cui corrisponde uno smorzamento pari a **59,60%**.

10 SPALLE – VALUTAZIONE DELLE AZIONI SOLLECITANTI ALLO SPICCATO DELLE ELEVAZIONI

10.1 SPALLA “A” - ELEVAZIONE SINISTRA

Nella tabella successiva sono riepilogati i valori delle azioni sollecitanti in corrispondenza dello spiccatto dell'elevazione sinistra per le differenti combinazioni di carico allo Stato Limite di Esercizio e allo Stato Limite Ultimo:

COMBINAZIONE		N _{Sd} [kN]	V _{long,Sd} [kN]	V _{trav,Sd} [kN]	M _{long,Sd} [kNm]	M _{trav,Sd} [kNm]	M _{torc,Sd} [kNm]
SLE - Q.P.01	Max	KN	KN	KN	KN-m	KN-m	KN-m
SLE - Q.P.01	Min	7.487,11	102,25	-669,56	10.236,36	-4.694,04	2.155,21
SLE - Q.P.02	Max	7.487,11	102,25	-669,56	10.236,36	-4.694,04	2.155,21
SLE - Q.P.02	Min	7.487,09	109,72	-655,45	10.274,00	-4.720,17	2.202,85
SLE - FREQ.01	Max	7.487,09	109,72	-655,45	10.274,00	-4.720,17	2.202,85
SLE - FREQ.01	Min	8.399,08	141,07	-669,56	10.898,83	-4.693,99	2.251,45
SLE - FREQ.02	Max	7.487,11	101,98	-703,69	10.236,36	-5.135,38	2.155,20
SLE - FREQ.02	Min	8.399,06	148,55	-655,45	10.936,47	-4.720,12	2.299,09
SLE - FREQ.03	Max	7.487,09	109,46	-689,58	10.274,00	-5.161,50	2.202,84
SLE - FREQ.03	Min	7.487,11	101,50	-670,98	10.232,60	-4.691,43	2.150,45
SLE - FREQ.04	Max	7.487,11	101,50	-670,98	10.232,60	-4.691,43	2.150,45
SLE - FREQ.04	Min	7.487,09	110,47	-654,03	10.277,76	-4.722,78	2.207,62
SLE - CAR.01	Max	7.487,09	110,47	-654,03	10.277,76	-4.722,78	2.207,62
SLE - CAR.01	Min	8.694,85	152,82	-628,63	11.088,81	-4.810,51	2.261,17
SLE - CAR.02	Max	7.478,90	100,70	-674,14	10.205,51	-5.399,03	2.132,83
SLE - CAR.02	Min	8.694,83	161,79	-611,69	11.133,97	-4.841,87	2.318,34
SLE - CAR.03	Max	7.478,87	109,67	-657,20	10.250,68	-5.430,38	2.190,01
SLE - CAR.03	Min	8.711,28	153,70	-713,32	11.142,93	-4.572,21	2.296,36
SLE - CAR.04	Max	7.495,33	101,58	-758,83	10.259,64	-5.160,73	2.168,03
SLE - CAR.04	Min	8.711,26	162,67	-696,38	11.188,10	-4.603,57	2.353,53
SLE - CAR.05	Max	7.495,30	110,55	-741,88	10.304,81	-5.192,08	2.225,20
SLE - CAR.05	Min	8.385,39	139,58	-600,40	10.849,93	-4.889,96	2.217,36
SLE - CAR.06	Max	7.473,42	100,49	-634,53	10.187,46	-5.331,35	2.121,11
SLE - CAR.06	Min	8.385,37	148,55	-583,46	10.895,09	-4.921,32	2.274,53
SLE - CAR.07	Max	7.473,40	109,46	-617,59	10.232,62	-5.362,70	2.178,28
SLE - CAR.07	Min	8.412,77	141,05	-741,55	10.940,14	-4.492,80	2.276,01
SLE - CAR.08	Max	7.500,80	101,96	-775,68	10.277,67	-4.934,18	2.179,76
SLE - CAR.08	Min	8.412,75	150,02	-724,61	10.985,30	-4.524,15	2.333,18
SLE - CAR.09	Max	7.500,78	110,93	-758,74	10.322,83	-4.965,53	2.236,93
SLE - CAR.09	Min	8.390,87	136,89	-634,28	10.852,93	-4.800,08	2.210,03
SLE - CAR.10	Max	7.478,91	97,80	-668,41	10.190,46	-5.241,46	2.113,78
SLE - CAR.10	Min	8.390,83	151,84	-606,04	10.928,20	-4.852,33	2.305,32
SLE - CAR.11	Max	7.478,87	112,75	-640,17	10.265,73	-5.293,72	2.209,07
SLE - CAR.11	Min	8.407,30	137,77	-718,97	10.907,06	-4.561,78	2.245,22
SLE - CAR.12	Max	7.495,34	98,68	-753,10	10.244,59	-5.003,16	2.148,97
SLE - CAR.12	Min	8.407,26	152,72	-690,73	10.982,33	-4.614,03	2.340,51

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

COMBINAZIONE		N _{Sd} [kN]	V _{long,Sd} [kN]	V _{trav,Sd} [kN]	M _{long,Sd} [kNm]	M _{trav,Sd} [kNm]	M _{torc,Sd} [kNm]
SLU - STR.01	Max	7.495,29	113,63	-724,86	10.319,86	-5.055,42	2.244,26
SLU - STR.01	Min	11.820,40	211,42	-844,77	15.043,72	-6.556,02	3.066,71
SLU - STR.02	Max	10.178,86	141,06	-906,21	13.851,27	-7.350,51	2.893,46
SLU - STR.02	Min	11.820,37	222,19	-824,44	15.097,92	-6.593,65	3.135,32
SLU - STR.03	Max	10.178,83	151,82	-885,87	13.905,47	-7.388,14	2.962,06
SLU - STR.03	Min	11.845,04	212,74	-971,80	15.124,91	-6.198,57	3.119,50
SLU - STR.04	Max	10.203,50	142,38	-1.033,24	13.932,46	-6.993,06	2.946,24
SLU - STR.04	Min	11.845,01	223,51	-951,47	15.179,11	-6.236,20	3.188,10
SLU - STR.05	Max	10.203,47	153,14	-1.012,91	13.986,66	-7.030,69	3.014,85
SLU - STR.05	Min	11.401,80	193,51	-802,43	14.718,52	-6.675,20	3.005,81
SLU - STR.06	Max	10.170,64	140,73	-848,50	13.824,19	-7.271,06	2.875,87
SLU - STR.06	Min	11.399,02	204,20	-782,09	14.771,01	-6.711,66	3.074,75
SLU - STR.07	Max	10.167,86	151,43	-828,17	13.876,68	-7.307,53	2.944,80
SLU - STR.07	Min	11.442,87	195,71	-1.014,15	14.853,84	-6.079,45	3.093,78
SLU - STR.08	Max	10.211,71	142,93	-1.060,22	13.959,51	-6.675,31	2.963,84
SLU - STR.08	Min	11.442,84	206,47	-993,82	14.908,04	-6.117,07	3.162,39
SLU - STR.09	Max	10.211,68	153,70	-1.039,89	14.013,70	-6.712,94	3.032,45
SLU - STR.09	Min	11.410,02	190,36	-851,55	14.727,54	-6.543,50	3.000,53
SLU - STR.10	Max	10.178,87	137,59	-897,62	13.833,21	-7.139,37	2.870,59
SLU - STR.10	Min	11.409,97	208,31	-817,66	14.817,87	-6.606,21	3.114,88
SLU - STR.11	Max	10.178,82	155,53	-863,74	13.923,54	-7.202,08	2.984,94
SLU - STR.11	Min	11.434,66	191,68	-978,58	14.808,73	-6.186,05	3.053,32
SLU - STR.12	Max	10.203,51	138,91	-1.024,66	13.914,40	-6.781,92	2.923,38
SLU - STR.12	Min	11.434,61	209,63	-944,70	14.899,06	-6.248,76	3.167,66
SLV - X - 01	Max	7.759,88	691,91	-474,39	13.911,03	-3.636,82	3.868,73
SLV - X - 01	Min	7.214,12	-340,50	-901,24	7.303,39	-5.687,57	420,99
SLV - X - 02	Max	7.759,84	704,88	-449,43	13.976,14	-3.682,84	3.952,38
SLV - X - 02	Min	7.214,08	-327,53	-876,29	7.368,50	-5.733,59	504,64
SLV - Y - 01	Max	7.753,17	399,46	-114,08	11.793,29	-2.703,15	3.458,78
SLV - Y - 01	Min	7.220,83	-48,04	-1.261,55	9.421,13	-6.621,24	830,95
SLV - Y - 02	Max	7.753,12	412,43	-89,13	11.858,40	-2.749,17	3.542,42
SLV - Y - 02	Min	7.220,79	-35,08	-1.236,59	9.486,24	-6.667,26	914,60

10.2 SPALLA "A" - ELEVAZIONE DESTRA

Nella tabella successiva sono riepilogati i valori delle azioni sollecitanti in corrispondenza dello spiccatto dell'elevazione sinistra per le differenti combinazioni di carico allo Stato Limite di Esercizio e allo Stato Limite Ultimo:

COMBINAZIONE		N _{Sd} [kN]	V _{long,Sd} [kN]	V _{trasv,Sd} [kN]	M _{long,Sd} [kNm]	M _{trasv,Sd} [kNm]	M _{torc,Sd} [kNm]
SLE - Q.P.01	Max	7.936,06	-109,05	667,28	-10.488,24	4.884,53	2.097,98
SLE - Q.P.01	Min	7.936,06	-109,05	667,28	-10.488,24	4.884,53	2.097,98
SLE - Q.P.02	Max	7.936,08	-115,02	653,30	-10.518,76	4.910,86	2.145,73
SLE - Q.P.02	Min	7.936,08	-115,02	653,30	-10.518,76	4.910,86	2.145,73
SLE - FREQ.01	Max	8.860,63	-108,88	701,36	-10.488,03	5.331,72	2.188,85
SLE - FREQ.01	Min	7.935,80	-146,45	667,25	-11.149,44	4.884,44	2.097,98
SLE - FREQ.02	Max	8.860,65	-114,85	687,38	-10.518,54	5.358,05	2.236,60
SLE - FREQ.02	Min	7.935,81	-152,42	653,27	-11.179,96	4.910,76	2.145,73
SLE - FREQ.03	Max	7.936,06	-108,45	668,68	-10.485,19	4.881,90	2.093,21
SLE - FREQ.03	Min	7.936,06	-108,45	668,68	-10.485,19	4.881,90	2.093,21
SLE - FREQ.04	Max	7.936,08	-115,61	651,90	-10.521,81	4.913,49	2.150,51
SLE - FREQ.04	Min	7.936,08	-115,61	651,90	-10.521,81	4.913,49	2.150,51
SLE - CAR.01	Max	9.177,01	-108,29	757,46	-10.510,04	5.357,27	2.228,53
SLE - CAR.01	Min	7.943,89	-158,38	711,98	-11.391,92	4.760,89	2.107,36
SLE - CAR.02	Max	9.177,03	-115,45	740,68	-10.546,66	5.388,86	2.285,83
SLE - CAR.02	Min	7.943,91	-165,54	695,19	-11.428,54	4.792,48	2.164,67
SLE - CAR.03	Max	9.160,63	-108,16	670,78	-10.459,74	5.599,03	2.200,21
SLE - CAR.03	Min	7.927,51	-158,25	625,30	-11.341,62	5.002,65	2.079,05
SLE - CAR.04	Max	9.160,65	-115,32	654,00	-10.496,35	5.630,62	2.257,51
SLE - CAR.04	Min	7.927,53	-165,41	608,52	-11.378,24	5.034,24	2.136,35
SLE - CAR.05	Max	8.874,28	-108,39	774,99	-10.526,87	5.127,62	2.207,67
SLE - CAR.05	Min	7.949,44	-145,95	740,88	-11.188,28	4.680,34	2.116,80
SLE - CAR.06	Max	8.874,30	-115,55	758,21	-10.563,49	5.159,22	2.264,98
SLE - CAR.06	Min	7.949,46	-153,12	724,10	-11.224,90	4.711,93	2.174,10
SLE - CAR.07	Max	8.846,98	-108,17	630,53	-10.443,03	5.530,56	2.160,48
SLE - CAR.07	Min	7.922,14	-145,74	596,42	-11.104,44	5.083,27	2.069,61
SLE - CAR.08	Max	8.847,00	-115,34	613,75	-10.479,65	5.562,15	2.217,78
SLE - CAR.08	Min	7.922,16	-152,90	579,64	-11.141,06	5.114,86	2.126,91
SLE - CAR.09	Max	8.868,81	-105,96	751,69	-10.497,91	5.197,68	2.179,13
SLE - CAR.09	Min	7.943,98	-143,53	717,58	-11.159,32	4.750,39	2.088,26
SLE - CAR.10	Max	8.868,85	-117,89	723,72	-10.558,94	5.250,33	2.274,64
SLE - CAR.10	Min	7.944,01	-155,46	689,61	-11.220,35	4.803,05	2.183,77
SLE - CAR.11	Max	8.852,43	-105,83	665,02	-10.447,60	5.439,44	2.150,82
SLE - CAR.11	Min	7.927,60	-143,40	630,90	-11.109,01	4.992,15	2.059,95
SLE - CAR.12	Max	8.852,47	-117,77	637,05	-10.508,63	5.492,09	2.246,32
SLE - CAR.12	Min	7.927,63	-155,33	602,93	-11.170,04	5.044,81	2.155,45

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

COMBINAZIONE		N _{Sd} [kN]	V _{long,Sd} [kN]	V _{trav,Sd} [kN]	M _{long,Sd} [kNm]	M _{trav,Sd} [kNm]	M _{torc,Sd} [kNm]
SLU - STR.01	Max	12.491,32	-151,49	1.031,42	-14.279,20	7.265,55	3.024,97
SLU - STR.01	Min	10.826,61	-219,11	970,02	-15.469,75	6.460,44	2.861,40
SLU - STR.02	Max	12.491,34	-160,08	1.011,28	-14.323,15	7.303,46	3.093,73
SLU - STR.02	Min	10.826,64	-227,71	949,88	-15.513,69	6.498,35	2.930,16
SLU - STR.03	Max	12.466,75	-151,30	901,41	-14.203,75	7.628,19	2.982,49
SLU - STR.03	Min	10.802,04	-218,92	840,00	-15.394,29	6.823,08	2.818,93
SLU - STR.04	Max	12.466,77	-159,89	881,27	-14.247,69	7.666,10	3.051,26
SLU - STR.04	Min	10.802,07	-227,52	819,87	-15.438,23	6.860,99	2.887,69
SLU - STR.05	Max	12.083,46	-151,63	1.059,42	-14.304,44	6.943,44	2.998,23
SLU - STR.05	Min	10.834,93	-202,34	1.013,37	-15.197,34	6.339,60	2.875,56
SLU - STR.06	Max	12.086,23	-160,30	1.039,28	-14.350,15	6.982,53	3.066,71
SLU - STR.06	Min	10.837,70	-211,02	993,23	-15.243,06	6.378,69	2.944,03
SLU - STR.07	Max	12.042,50	-151,31	842,73	-14.178,67	7.547,83	2.927,44
SLU - STR.07	Min	10.793,98	-202,03	796,68	-15.071,58	6.944,00	2.804,77
SLU - STR.08	Max	12.042,53	-159,90	822,59	-14.222,62	7.585,74	2.996,21
SLU - STR.08	Min	10.794,00	-210,62	776,54	-15.115,52	6.981,91	2.873,53
SLU - STR.09	Max	12.075,26	-148,70	1.022,80	-14.264,65	7.051,68	2.961,16
SLU - STR.09	Min	10.826,73	-199,42	976,74	-15.157,56	6.447,84	2.838,48
SLU - STR.10	Max	12.075,30	-163,02	989,23	-14.337,89	7.114,86	3.075,76
SLU - STR.10	Min	10.826,77	-213,74	943,18	-15.230,80	6.511,03	2.953,08
SLU - STR.11	Max	12.050,69	-148,51	892,78	-14.189,19	7.414,32	2.918,68
SLU - STR.11	Min	10.802,16	-199,23	846,73	-15.082,10	6.810,48	2.796,01
SLU - STR.12	Max	12.050,73	-162,83	859,22	-14.262,43	7.477,50	3.033,29
SLU - STR.12	Min	10.802,20	-213,55	813,17	-15.155,34	6.873,67	2.910,61
SLV - X - 01	Max	8.207,90	345,23	898,12	-7.505,84	5.879,64	3.815,69
SLV - X - 01	Min	7.664,43	-692,75	472,42	-14.129,78	3.831,89	367,24
SLV - X - 02	Max	8.207,94	335,73	873,27	-7.554,61	5.926,49	3.900,21
SLV - X - 02	Min	7.664,47	-702,25	447,57	-14.178,55	3.878,75	451,75
SLV - Y - 01	Max	8.201,11	51,63	1.257,46	-9.633,31	6.811,73	3.405,69
SLV - Y - 01	Min	7.671,22	-399,14	113,08	-12.002,30	2.899,80	777,23
SLV - Y - 02	Max	8.201,15	42,12	1.232,61	-9.682,09	6.858,58	3.490,21
SLV - Y - 02	Min	7.671,26	-408,64	88,23	-12.051,07	2.946,65	861,75

10.3 SPALLA "B" - ELEVAZIONE SINISTRA

Nella tabella successiva sono riepilogati i valori delle azioni sollecitanti in corrispondenza dello spiccatto dell'elevazione sinistra per le differenti combinazioni di carico allo Stato Limite di Esercizio e allo Stato Limite Ultimo:

COMBINAZIONE		N _{Sd} [kN]	V _{long,Sd} [kN]	V _{trav,Sd} [kN]	M _{long,Sd} [kNm]	M _{trav,Sd} [kNm]	M _{torc,Sd} [kNm]
SLE - Q.P.01	Max	7.423,53	-101,67	-666,90	-10.196,36	-4.665,47	-2.152,99
SLE - Q.P.01	Min	7.423,53	-101,67	-666,90	-10.196,36	-4.665,47	-2.152,99
SLE - Q.P.02	Max	7.423,51	-109,18	-652,93	-10.234,14	-4.691,29	-2.200,22
SLE - Q.P.02	Min	7.423,51	-109,18	-652,93	-10.234,14	-4.691,29	-2.200,22
SLE - FREQ.01	Max	8.283,25	-101,50	-666,89	-10.196,36	-4.665,42	-2.152,98
SLE - FREQ.01	Min	7.423,53	-140,25	-700,82	-10.835,12	-5.084,66	-2.249,46
SLE - FREQ.02	Max	8.283,23	-109,01	-652,92	-10.234,14	-4.691,25	-2.200,20
SLE - FREQ.02	Min	7.423,51	-147,76	-686,85	-10.872,90	-5.110,49	-2.296,69
SLE - FREQ.03	Max	7.423,53	-100,92	-668,29	-10.192,59	-4.662,88	-2.148,27
SLE - FREQ.03	Min	7.423,53	-100,92	-668,29	-10.192,59	-4.662,88	-2.148,27
SLE - FREQ.04	Max	7.423,51	-109,93	-651,53	-10.237,92	-4.693,88	-2.204,94
SLE - FREQ.04	Min	7.423,51	-109,93	-651,53	-10.237,92	-4.693,88	-2.204,94
SLE - CAR.01	Max	8.561,64	-100,39	-626,12	-10.166,23	-4.781,54	-2.130,35
SLE - CAR.01	Min	7.415,34	-152,06	-671,35	-11.017,91	-5.340,53	-2.258,99
SLE - CAR.02	Max	8.561,62	-109,40	-609,35	-10.211,56	-4.812,54	-2.187,02
SLE - CAR.02	Min	7.415,32	-161,06	-654,59	-11.063,24	-5.371,53	-2.315,67
SLE - CAR.03	Max	8.578,02	-100,99	-710,46	-10.218,90	-4.544,11	-2.166,14
SLE - CAR.03	Min	7.431,72	-152,65	-755,69	-11.070,58	-5.103,10	-2.294,79
SLE - CAR.04	Max	8.578,00	-109,99	-693,70	-10.264,24	-4.575,10	-2.222,82
SLE - CAR.04	Min	7.431,70	-161,66	-738,93	-11.115,92	-5.134,09	-2.351,46
SLE - CAR.05	Max	8.269,60	-100,25	-598,00	-10.148,65	-4.860,70	-2.118,42
SLE - CAR.05	Min	7.409,88	-139,00	-631,93	-10.787,41	-5.279,95	-2.214,91
SLE - CAR.06	Max	8.269,58	-109,26	-581,24	-10.193,99	-4.891,70	-2.175,10
SLE - CAR.06	Min	7.409,86	-148,00	-615,17	-10.832,75	-5.310,94	-2.271,58
SLE - CAR.07	Max	8.296,90	-101,24	-738,58	-10.236,45	-4.464,98	-2.178,08
SLE - CAR.07	Min	7.437,18	-139,99	-772,50	-10.875,21	-4.884,22	-2.274,56
SLE - CAR.08	Max	8.296,88	-110,25	-721,81	-10.281,79	-4.495,97	-2.234,75
SLE - CAR.08	Min	7.437,16	-149,00	-755,74	-10.920,55	-4.915,21	-2.331,24
SLE - CAR.09	Max	8.275,07	-97,45	-631,71	-10.151,11	-4.771,23	-2.111,46
SLE - CAR.09	Min	7.415,35	-136,20	-665,63	-10.789,87	-5.190,47	-2.207,95
SLE - CAR.10	Max	8.275,04	-112,46	-603,77	-10.226,67	-4.822,88	-2.205,92
SLE - CAR.10	Min	7.415,31	-151,21	-637,69	-10.865,43	-5.242,13	-2.302,40
SLE - CAR.11	Max	8.291,45	-98,04	-716,05	-10.203,79	-4.533,79	-2.147,26
SLE - CAR.11	Min	7.431,73	-136,79	-749,97	-10.842,55	-4.953,03	-2.243,74
SLE - CAR.12	Max	8.291,42	-113,05	-688,11	-10.279,35	-4.585,45	-2.241,71
SLE - CAR.12	Min	7.431,69	-151,80	-722,04	-10.918,11	-5.004,69	-2.338,20

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

COMBINAZIONE		N _{Sd} [kN]	V _{long,Sd} [kN]	V _{trav,Sd} [kN]	M _{long,Sd} [kNm]	M _{trav,Sd} [kNm]	M _{torc,Sd} [kNm]
SLU - STR.01	Max	11.636,86	-140,65	-841,27	-13.796,06	-6.515,12	-2.889,84
SLU - STR.01	Min	10.089,36	-210,39	-902,33	-14.945,83	-7.269,76	-3.063,51
SLU - STR.02	Max	11.636,84	-151,45	-821,15	-13.850,46	-6.552,32	-2.957,85
SLU - STR.02	Min	10.089,34	-221,20	-882,22	-15.000,23	-7.306,96	-3.131,52
SLU - STR.03	Max	11.661,43	-141,54	-967,78	-13.875,08	-6.158,97	-2.943,53
SLU - STR.03	Min	10.113,93	-211,28	-1.028,85	-15.024,85	-6.913,61	-3.117,20
SLU - STR.04	Max	11.661,41	-152,35	-947,67	-13.929,48	-6.196,16	-3.011,54
SLU - STR.04	Min	10.113,91	-222,09	-1.008,74	-15.079,25	-6.950,80	-3.185,21
SLU - STR.05	Max	11.241,80	-140,42	-799,10	-13.769,70	-6.633,86	-2.871,95
SLU - STR.05	Min	10.081,17	-192,73	-844,90	-14.632,03	-7.199,84	-3.002,20
SLU - STR.06	Max	11.239,03	-151,16	-778,98	-13.822,40	-6.669,90	-2.940,29
SLU - STR.06	Min	10.078,40	-203,47	-824,78	-14.684,72	-7.235,88	-3.070,54
SLU - STR.07	Max	11.282,75	-141,91	-1.009,96	-13.901,40	-6.040,27	-2.961,44
SLU - STR.07	Min	10.122,12	-194,22	-1.055,76	-14.763,73	-6.606,25	-3.091,69
SLU - STR.08	Max	11.282,73	-152,72	-989,84	-13.955,80	-6.077,47	-3.029,44
SLU - STR.08	Min	10.122,10	-205,03	-1.035,64	-14.818,13	-6.643,44	-3.159,70
SLU - STR.09	Max	11.250,00	-137,12	-847,97	-13.777,93	-6.502,75	-2.867,18
SLU - STR.09	Min	10.089,37	-189,43	-893,77	-14.640,25	-7.068,73	-2.997,43
SLU - STR.10	Max	11.249,96	-155,13	-814,45	-13.868,60	-6.564,73	-2.980,53
SLU - STR.10	Min	10.089,33	-207,44	-860,25	-14.730,92	-7.130,71	-3.110,78
SLU - STR.11	Max	11.274,57	-138,01	-974,49	-13.856,95	-6.146,59	-2.920,87
SLU - STR.11	Min	10.113,94	-190,32	-1.020,29	-14.719,27	-6.712,57	-3.051,12
SLU - STR.12	Max	11.274,53	-156,03	-940,96	-13.947,62	-6.208,58	-3.034,22
SLU - STR.12	Min	10.113,90	-208,34	-986,76	-14.809,94	-6.774,56	-3.164,47
SLV - X - 01	Max	7.695,36	337,67	-470,65	-7.271,46	-3.603,12	-420,50
SLV - X - 01	Min	7.151,49	-688,05	-899,18	-13.863,52	-5.664,90	-3.866,39
SLV - X - 02	Max	7.695,32	324,69	-445,81	-7.336,63	-3.648,92	-503,82
SLV - X - 02	Min	7.151,45	-701,03	-874,33	-13.928,70	-5.710,70	-3.949,71
SLV - Y - 01	Max	7.670,12	35,84	-111,57	-9.399,29	-2.675,36	-829,13
SLV - Y - 01	Min	7.176,73	-386,22	-1.258,26	-11.735,69	-6.592,66	-3.457,75
SLV - Y - 02	Max	7.670,08	22,86	-86,73	-9.464,47	-2.721,16	-912,46
SLV - Y - 02	Min	7.176,69	-399,20	-1.233,42	-11.800,86	-6.638,46	-3.541,08

10.4 SPALLA "B" - ELEVAZIONE DESTRA

Nella tabella successiva sono riepilogati i valori delle azioni sollecitanti in corrispondenza dello spiccatto dell'elevazione sinistra per le differenti combinazioni di carico allo Stato Limite di Esercizio e allo Stato Limite Ultimo:

COMBINAZIONE		N _{Sd} [kN]	V _{long,Sd} [kN]	V _{trasv,Sd} [kN]	M _{long,Sd} [kNm]	M _{trasv,Sd} [kNm]	M _{torc,Sd} [kNm]
SLE - Q.P.01	Max	7.936,06	-109,05	667,28	-10.488,24	4.884,53	2.097,98
SLE - Q.P.01	Min	7.936,06	-109,05	667,28	-10.488,24	4.884,53	2.097,98
SLE - Q.P.02	Max	7.936,08	-115,02	653,30	-10.518,76	4.910,86	2.145,73
SLE - Q.P.02	Min	7.936,08	-115,02	653,30	-10.518,76	4.910,86	2.145,73
SLE - FREQ.01	Max	8.860,63	-108,88	701,36	-10.488,03	5.331,72	2.188,85
SLE - FREQ.01	Min	7.935,80	-146,45	667,25	-11.149,44	4.884,44	2.097,98
SLE - FREQ.02	Max	8.860,65	-114,85	687,38	-10.518,54	5.358,05	2.236,60
SLE - FREQ.02	Min	7.935,81	-152,42	653,27	-11.179,96	4.910,76	2.145,73
SLE - FREQ.03	Max	7.936,06	-108,45	668,68	-10.485,19	4.881,90	2.093,21
SLE - FREQ.03	Min	7.936,06	-108,45	668,68	-10.485,19	4.881,90	2.093,21
SLE - FREQ.04	Max	7.936,08	-115,61	651,90	-10.521,81	4.913,49	2.150,51
SLE - FREQ.04	Min	7.936,08	-115,61	651,90	-10.521,81	4.913,49	2.150,51
SLE - CAR.01	Max	9.177,01	-108,29	757,46	-10.510,04	5.357,27	2.228,53
SLE - CAR.01	Min	7.943,89	-158,38	711,98	-11.391,92	4.760,89	2.107,36
SLE - CAR.02	Max	9.177,03	-115,45	740,68	-10.546,66	5.388,86	2.285,83
SLE - CAR.02	Min	7.943,91	-165,54	695,19	-11.428,54	4.792,48	2.164,67
SLE - CAR.03	Max	9.160,63	-108,16	670,78	-10.459,74	5.599,03	2.200,21
SLE - CAR.03	Min	7.927,51	-158,25	625,30	-11.341,62	5.002,65	2.079,05
SLE - CAR.04	Max	9.160,65	-115,32	654,00	-10.496,35	5.630,62	2.257,51
SLE - CAR.04	Min	7.927,53	-165,41	608,52	-11.378,24	5.034,24	2.136,35
SLE - CAR.05	Max	8.874,28	-108,39	774,99	-10.526,87	5.127,62	2.207,67
SLE - CAR.05	Min	7.949,44	-145,95	740,88	-11.188,28	4.680,34	2.116,80
SLE - CAR.06	Max	8.874,30	-115,55	758,21	-10.563,49	5.159,22	2.264,98
SLE - CAR.06	Min	7.949,46	-153,12	724,10	-11.224,90	4.711,93	2.174,10
SLE - CAR.07	Max	8.846,98	-108,17	630,53	-10.443,03	5.530,56	2.160,48
SLE - CAR.07	Min	7.922,14	-145,74	596,42	-11.104,44	5.083,27	2.069,61
SLE - CAR.08	Max	8.847,00	-115,34	613,75	-10.479,65	5.562,15	2.217,78
SLE - CAR.08	Min	7.922,16	-152,90	579,64	-11.141,06	5.114,86	2.126,91
SLE - CAR.09	Max	8.868,81	-105,96	751,69	-10.497,91	5.197,68	2.179,13
SLE - CAR.09	Min	7.943,98	-143,53	717,58	-11.159,32	4.750,39	2.088,26
SLE - CAR.10	Max	8.868,85	-117,89	723,72	-10.558,94	5.250,33	2.274,64
SLE - CAR.10	Min	7.944,01	-155,46	689,61	-11.220,35	4.803,05	2.183,77
SLE - CAR.11	Max	8.852,43	-105,83	665,02	-10.447,60	5.439,44	2.150,82
SLE - CAR.11	Min	7.927,60	-143,40	630,90	-11.109,01	4.992,15	2.059,95
SLE - CAR.12	Max	8.852,47	-117,77	637,05	-10.508,63	5.492,09	2.246,32
SLE - CAR.12	Min	7.927,63	-155,33	602,93	-11.170,04	5.044,81	2.155,45

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

COMBINAZIONE		N _{Sd} [kN]	V _{long,Sd} [kN]	V _{trav,Sd} [kN]	M _{long,Sd} [kNm]	M _{trav,Sd} [kNm]	M _{torc,Sd} [kNm]
SLU - STR.01	Max	12.491,32	-151,49	1.031,42	-14.279,20	7.265,55	3.024,97
SLU - STR.01	Min	10.826,61	-219,11	970,02	-15.469,75	6.460,44	2.861,40
SLU - STR.02	Max	12.491,34	-160,08	1.011,28	-14.323,15	7.303,46	3.093,73
SLU - STR.02	Min	10.826,64	-227,71	949,88	-15.513,69	6.498,35	2.930,16
SLU - STR.03	Max	12.466,75	-151,30	901,41	-14.203,75	7.628,19	2.982,49
SLU - STR.03	Min	10.802,04	-218,92	840,00	-15.394,29	6.823,08	2.818,93
SLU - STR.04	Max	12.466,77	-159,89	881,27	-14.247,69	7.666,10	3.051,26
SLU - STR.04	Min	10.802,07	-227,52	819,87	-15.438,23	6.860,99	2.887,69
SLU - STR.05	Max	12.083,46	-151,63	1.059,42	-14.304,44	6.943,44	2.998,23
SLU - STR.05	Min	10.834,93	-202,34	1.013,37	-15.197,34	6.339,60	2.875,56
SLU - STR.06	Max	12.086,23	-160,30	1.039,28	-14.350,15	6.982,53	3.066,71
SLU - STR.06	Min	10.837,70	-211,02	993,23	-15.243,06	6.378,69	2.944,03
SLU - STR.07	Max	12.042,50	-151,31	842,73	-14.178,67	7.547,83	2.927,44
SLU - STR.07	Min	10.793,98	-202,03	796,68	-15.071,58	6.944,00	2.804,77
SLU - STR.08	Max	12.042,53	-159,90	822,59	-14.222,62	7.585,74	2.996,21
SLU - STR.08	Min	10.794,00	-210,62	776,54	-15.115,52	6.981,91	2.873,53
SLU - STR.09	Max	12.075,26	-148,70	1.022,80	-14.264,65	7.051,68	2.961,16
SLU - STR.09	Min	10.826,73	-199,42	976,74	-15.157,56	6.447,84	2.838,48
SLU - STR.10	Max	12.075,30	-163,02	989,23	-14.337,89	7.114,86	3.075,76
SLU - STR.10	Min	10.826,77	-213,74	943,18	-15.230,80	6.511,03	2.953,08
SLU - STR.11	Max	12.050,69	-148,51	892,78	-14.189,19	7.414,32	2.918,68
SLU - STR.11	Min	10.802,16	-199,23	846,73	-15.082,10	6.810,48	2.796,01
SLU - STR.12	Max	12.050,73	-162,83	859,22	-14.262,43	7.477,50	3.033,29
SLU - STR.12	Min	10.802,20	-213,55	813,17	-15.155,34	6.873,67	2.910,61
SLV - X - 01	Max	8.207,90	345,23	898,12	-7.505,84	5.879,64	3.815,69
SLV - X - 01	Min	7.664,43	-692,75	472,42	-14.129,78	3.831,89	367,24
SLV - X - 02	Max	8.207,94	335,73	873,27	-7.554,61	5.926,49	3.900,21
SLV - X - 02	Min	7.664,47	-702,25	447,57	-14.178,55	3.878,75	451,75
SLV - Y - 01	Max	8.201,11	51,63	1.257,46	-9.633,31	6.811,73	3.405,69
SLV - Y - 01	Min	7.671,22	-399,14	113,08	-12.002,30	2.899,80	777,23
SLV - Y - 02	Max	8.201,15	42,12	1.232,61	-9.682,09	6.858,58	3.490,21
SLV - Y - 02	Min	7.671,26	-408,64	88,23	-12.051,07	2.946,65	861,75

11 SPALLE- VERIFICHE STRUTTURALI DELLA SEZIONE DI SPICCATO DELLE ELEVAZIONI

Essendo la geometria delle due spalle perfettamente uguale, le verifiche strutturali della sezione delle elevazioni verranno eseguite sulle azioni sollecitanti maggiormente gravose.

11.1 SEZIONE E ARMATURA DI VERIFICA

La sezione di armatura è rettangolare con base pari a **328 cm** (direzione perpendicolare all'impalcato) e altezza pari a **809 cm** (direzione parallela all'impalcato).

L'armatura verticale è costituita da:

- Ø26/10 disposti lungo i lati maggiori
- Ø26/10 disposti lungo i lati maggiori

L'armatura a taglio è costituita da staffe Ø16/20. Il copreferro minimo è assunto pari a **40 mm**.

11.2 VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI LIMITAZIONE DELLE TENSIONI

11.2.1 COMBINAZIONE SLE – QUASI PERMANENTE

La combinazione maggiormente gravosa è risultata la combinazione **SLE – Q.P.02**.

L'azione normale di calcolo è assunta pari a **N_{sd} = 7.973,38 kNm**.

Il momento flettente longitudinale di calcolo è assunto pari a **M_{long,Sd} = 10.539,93 kNm**

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a **M_{trasv,Sd} = 4.930,77 kNm**.

Verifica C.A. S.L.U. - File: SPICCATO ELEVAZIONI_SPALLE

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo: SPICCATO ELEVAZIONE

N° Vertici: 4 Zoom N° barre: 220 Zoom

N°	x [cm]	y [cm]
1	0	0
2	0	809
3	328	809
4	328	0

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	13,36	5,3
2	5,31	23,36	5,3
3	5,31	33,36	5,3
4	5,31	43,36	5,3
5	5,31	53,36	5,3
6	5,31	63,36	5,3

Sollecitazioni
S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 0 7973,38 kN
M_{xEd} 0 10539,93 kNm
M_{yEd} 0 4930,77 kNm

P.to applicazione N
Centro Baricentro cls
Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
S.L.U. + S.L.U. - Metodo n

Materiali
B450C C32/40
ε_{su} 67,5 ‰ ε_{c2} 2 ‰
f_{yd} 391,3 N/mm² ε_{cu} 3,5 ‰
E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
ε_{syd} 1,957 ‰ σ_{c,adm} 12,25 N/mm²
σ_{s,adm} 255 N/mm² τ_{co} 0,7333 N/mm²
τ_{c1} 2,114 N/mm²

σ_c -0,9145 N/mm²
σ_s 5,542 N/mm²
ε_s 0,02771 ‰
d 577,6 cm
x 411,4 x/d 0,7122
δ 1

Verifica N° iterazioni: 3

Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

- $\sigma_c = 0,91 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 14,94 \text{ N/mm}^2$
- $\sigma_s = 5,54 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

11.2.2 COMBINAZIONE SLE – FREQUENTE

La combinazione maggiormente gravosa è risultata la combinazione **SLE – FREQ.02**.

L'azione normale di calcolo è assunta pari a **$N_{sd} = 8.897,51$ kNm**.

Il momento flettente longitudinale di calcolo è assunto pari a **$M_{long,Sd} = 11.200,43$ kNm**

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a **$M_{trasv,Sd} = 5.377,84$ kNm**.

Verifica C.A. S.L.U. - File: SPICCATO ELEVAZIONI_SPALLE

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo: SPICCATO ELEVAZIONE

N° Vertici: 4 Zoom N° barre: 220 Zoom

N°	x [cm]	y [cm]
1	0	0
2	0	809
3	328	809
4	328	0

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	13,36	5,3
2	5,31	23,36	5,3
3	5,31	33,36	5,3
4	5,31	43,36	5,3
5	5,31	53,36	5,3
6	5,31	63,36	5,3

Tipo Sezione:
☐ Rettan.re ☐ Trapezi
☐ a T ☐ Circolare
☐ Rettangoli ☒ Coord.

Sollecitazioni:
 S.L.U. Metodo n

N Ed: 0 8897,51 kN
 M xEd: 0 11200,43 kNm
 M yEd: 0 5377,84 kNm

P.to applicazione N:
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN: 0 yN: 0

Metodo di calcolo:
☐ S.L.U.+ ☐ S.L.U.- ☒ Metodo n

Materiali:
 B450C C32/40
 ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 391,3 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
 ϵ_{syd} 1,957 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 12,25 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,7333 N/mm²
 τ_{c1} 2,114 N/mm²

σ_c -0,987 N/mm²
 σ_s 5,571 N/mm²
 ϵ_s 0,02786 ‰
 d 572,4 cm
 x 415,9 x/d 0,7266
 N° iterazioni: 3
☐ Precompresso

Verifica

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

- $\sigma_c = 0,99$ N/mm² < $0,45 f_{ck} = 14,94$ N/mm²
- $\sigma_s = 5,57$ N/mm² < $0,80 f_{yk} = 360,00$ N/mm²

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

11.2.3 COMBINAZIONE SLE – RARA

La combinazione maggiormente gravosa è risultata la combinazione **SLE – CAR.02**.

L'azione normale di calcolo è assunta pari a **N_{Sd} = 9.213,77 kN**.

Il momento flettente longitudinale di calcolo è assunto pari a **M_{long,Sd} = 11.449,52 kNm**

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a **M_{trasv,Sd} = 5.408,55 kNm**.

Verifica C.A. S.L.U. - File: SPICCATO ELEVAZIONI_SPALLE

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo: SPICCATO ELEVAZIONE

N° Vertici: 4 Zoom N° barre: 220 Zoom

N°	x [cm]	y [cm]
1	0	0
2	0	809
3	328	809
4	328	0

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	13,36	5,3
2	5,31	23,36	5,3
3	5,31	33,36	5,3
4	5,31	43,36	5,3
5	5,31	53,36	5,3
6	5,31	63,36	5,3

Sollecitazioni
S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 0 9213,77 kN
M_{Ed} 0 11449,52 kNm
M_{yEd} 0 5408,55

P.to applicazione N
Centro Baricentro cls
Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
S.L.U.+ S.L.U.-
Metodo n

Materiali
B450C C32/40
ε_{su} 67,5 ‰ ε_{c2} 2 ‰
f_{yd} 391,3 N/mm² ε_{cu} 3,5 ‰
E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
ε_{syd} 1,957 ‰ σ_{c,adm} 12,25 N/mm²
σ_{s,adm} 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
τ_{c1} 2,114

σ_c -1,002 N/mm²
σ_s 5,404 N/mm²
ε_s 0,02702 ‰
d 575,3 cm
x 423,1 x/d 0,7355
δ 1

Verifica N° iterazioni: 3

Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

- $\sigma_c = 1,00 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 14,94 \text{ N/mm}^2$
- $\sigma_s = 5,40 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

11.3 VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

Stanti le tensioni sui materiali estremamente ridotte, le verifiche allo Stato Limite di fessurazione possono essere considerate implicitamente soddisfatte.

11.4 VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER PRESSOFLESSIONE

11.4.1 COMBINAZIONE SLU – STR

La combinazione maggiormente gravosa è risultata la combinazione **SLU – STR.02**.

L'azione normale di calcolo è assunta pari a $N_{sd} = 12.543,37 \text{ kNm}$.

Il momento flettente longitudinale di calcolo è assunto pari a $M_{long,Sd} = 15.543,52 \text{ kNm}$

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{trasv,Sd} = 7.331,26 \text{ kNm}$.

Verifica C.A. S.L.U. - File: SPICCATO ELEVAZIONI_SPALLE

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo: SPICCATO ELEVAZIONE

N° Vertici: 4 Zoom N° barre: 220 Zoom

N°	x [cm]	y [cm]
1	0	0
2	0	809
3	328	809
4	328	0

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	13,36	5,3
2	5,31	23,36	5,3
3	5,31	33,36	5,3
4	5,31	43,36	5,3
5	5,31	53,36	5,3
6	5,31	63,36	5,3

Sollecitazioni: S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 12543,37 kN
M_{xEd} 15543,52 kNm
M_{yEd} 7331,26 kNm

P.to applicazione N: Centro Baricentro cls
Coord. [cm]: xN 0 yN 0

Tipo rottura: Lato calcestruzzo - Acciaio snervato

Materiali: B450C C32/40
E_{su} 67,5 % E_{c2} 2 %
f_{yd} 391,3 N/mm² E_{cu} 3,5 %
E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81
E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
E_{syd} 1,957 % σ_{c,adm} 12,25
σ_{s,adm} 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
τ_{c1} 2,114

M_{xRd} 185.672 kNm
M_{yRd} 61.225 kNm
σ_c -18,81 N/mm²
ε_c 3,5 %
ε_s 11,44 %
d 735 cm
x 172,2 x/d 0,2343
δ 0,7328

Tipo Sezione: Rettang.re Trapezi
a T Circolare
Rettangoli Coord.

Metodo di calcolo: S.L.U. + S.L.U. -
Metodo n

Tipo flessione: Retta Deviata

N° rett. 100
Calcola MRd Dominio Mx-My

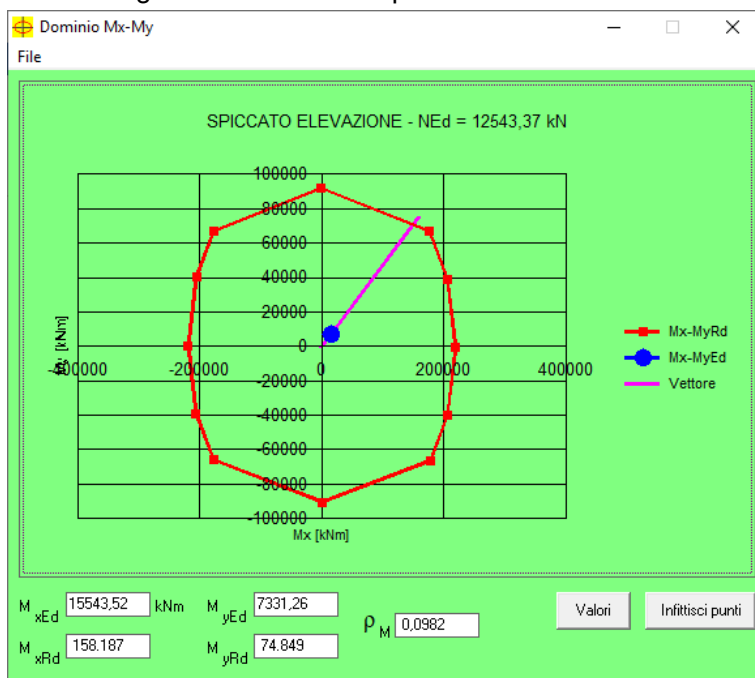
angolo asse neutro θ° 307

Precompresso

I momenti resistenti risultano pari a:

- $M_{long,Rd} = 185.672,00 \text{ kNm} > M_{long,Sd} = 15.543,52 \text{ kNm}$
- $M_{trasv,Rd} = 61.225,00 \text{ kNm} > M_{trasv,Sd} = 7.331,26 \text{ kNm}$

Nell'immagine successiva è riportato il dominio di resistenza della sezione:



La verifica risulta pertanto soddisfatta.

11.4.2 COMBINAZIONE SLV

La combinazione maggiormente gravosa è risultata la combinazione **SLV – X - 02**.

L'azione normale di calcolo è assunta pari a **$N_{Sd} = 8.243,39$ kNm**.

Il momento flettente longitudinale di calcolo è assunto pari a **$M_{long,Sd} = 14.195,95$ kNm**

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a **$M_{trasv,Sd} = 5.950,77$ kNm**.

Verifica C.A. S.L.U. - File: SPICCATO ELEVAZIONI_SPALLE

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo: SPICCATO ELEVAZIONE

N° Vertici: 4 Zoom N° barre: 220 Zoom

N°	x [cm]	y [cm]
1	0	0
2	0	809
3	328	809
4	328	0

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	13,36	5,3
2	5,31	23,36	5,3
3	5,31	33,36	5,3
4	5,31	43,36	5,3
5	5,31	53,36	5,3
6	5,31	63,36	5,3

Sollecitazioni: S.L.U. Metodo n

N_{Ed}: 8243,39 kN
M_{xEd}: 14195,95 kNm
M_{yEd}: 5950,77 kNm

P.to applicazione N: Centro Baricentro cls Coord.[cm]
xN: 0 yN: 0

Tipo rottura: Lato calcestruzzo - Acciaio snervato

Materiali: B450C C32/40
E_{su}: 67,5 % E_{c2}: 2 %
f_{yd}: 391,3 N/mm² E_{cu}: 3,5
E_s: 200.000 N/mm² f_{cd}: 18,81
E_s/E_c: 15 f_{cc}/f_{cd}: 1
E_{syd}: 1,957 % G_{c,adm}: 12,25
G_{s,adm}: 255 N/mm² τ_{co}: 0,7333
τ_{c1}: 2,114

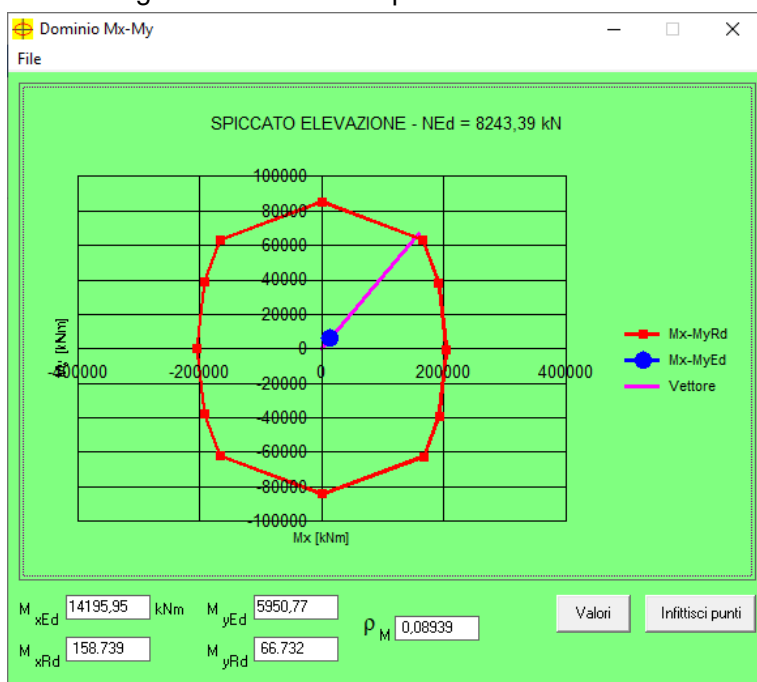
M_{xRd}: 149.431 kNm
M_{yRd}: 70.269 kNm
σ_c: -18,81 N/mm²

Metodo di calcolo: S.L.U. + S.L.U. Metodo n
Tipo flessione: Retta Deviata
N° rett.: 100
Calcola MRd Dominio Mx-My
angolo asse neutro θ°: 290
Precompresso

I momenti resistenti risultano pari a:

- **$M_{long,Rd} = 149.431,00$ kNm > $M_{long,Sd} = 14.195,95$ kNm**
- **$M_{trasv,Rd} = 70.269,00$ kNm > $M_{trasv,Sd} = 5.950,77$ kNm**

Nell'immagine successiva è riportato il dominio di resistenza della sezione:



La verifica risulta pertanto soddisfatta.

11.5 VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER TAGLIO

11.5.1 DIREZIONE LONGITUDINALE

La combinazione maggiormente gravosa è risultata la combinazione **SLV – X - 02**.

L'azione tagliante di calcolo è assunta pari a **$V_{sd} = 704,88$ kNm**.

VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER TAGLIO - ELEMENTI CON ARMATURE TRASVERSALI RESISTENTI AL TAGLIO

D.M. 17.01.2018 - CAPITOLO 4.1.2.3.5.2

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA SEZIONE

Base della sezione trasversale:	b	328,00	[cm]
Altezza della sezione trasversale:	h	809,00	[cm]
Copri ferro netto:	c	4,00	[cm]
Altezza utile della sezione:	d	805,00	[cm]

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Classe di resistenza del calcestruzzo:		C32/40	
Resistenza caratteristica cubica a compressione:	R_{ck}	40,00	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica cilindrica a compressione:	f_{ck}	33,20	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo a compressione:	f_{cd}	18,81	[N/mm ²]
Tipologia dell'acciaio da armatura:		B450C	
Tensione caratteristica di rottura:	f_{tk}	540,00	[N/mm ²]
Tensione caratteristica di snervamento:	f_{yk}	450,00	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo:	f_{yd}	391,30	[N/mm ²]

AZIONI SOLLECITANTI DI CALCOLO

Azione tagliante di calcolo:	$V_{S,d}$	704,88	[kN]
Azione normale di calcolo:	$N_{S,d}$	0,00	[kN]

ARMATURA TRASVERSALE

Inclinazione dei puntoni di calcestruzzo:	θ	45,00	[°]
Cotangente dell'angolo θ :	$\cot(\theta)$	1,00	
Inclinazione dell'armatura trasversale rispetto all'asse della trave:	α	90,00	[°]
Numero di bracci dell'armatura trasversale:	n	2,00	
Passo longitudinale delle armature trasversali:	s	20,00	[cm]
Diametro dell'armatura trasversale:	$\emptyset_{trav}$	16,00	[mm]
Area della singola barra:	A_{barra}	2,01	[cm ²]
Area totale dell'armatura trasversale:	A_{tot}	20,10	[cm ² /m]

VERIFICA ALLO S.L.U. PER TAGLIO

La resistenza di calcolo a "taglio trazione" viene valutata mediante la seguente relazione - D.M. 17.01.2018 [4.1.27]:

$$V_{Rsd} = 0,9 \cdot d \cdot \frac{A_{sw}}{s} \cdot f_{yd} \cdot [\cot(\alpha) + \cot(\theta)] \cdot \sin(\alpha)$$

La resistenza di calcolo a "taglio compressione" viene valutata mediante la seguente relazione - D.M. 17.01.2018 [4.1.28]:

$$V_{Rcd} = 0,9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot f_{cd} \cdot \frac{[\cot(\alpha) + \cot(\theta)]}{[1 + \cot^2(\theta)]}$$

Larghezza minima della sezione:	b_w	328,00	[cm]
Resistenza a compressione ridotta del calcestruzzo:	f_{yd}	9,41	[N/mm ²]
Tensione media di compressione nella sezione:	σ_{cp}	0,00	[N/mm ²]
Coefficiente maggiorativo α_c :	α_c	1,00	
RESISTENZA DI CALCOLO A "TAGLIO TRAZIONE"	V_{Rsd}	5698,35	[kN]
RESISTENZA DI CALCOLO A "TAGLIO COMPRESSIONE"	V_{Rcd}	111768,13	[kN]
AZIONE TAGLIANTE RESISTENTE DELLA SEZIONE:	$V_{R,d}$	5.698,35	[kN]
COEFFICIENTE DI SICUREZZA:	$F_s = V_{R,d} / V_{S,d}$	8,08	

LA VERIFICA RISULTA POSITIVA.

11.5.2 DIREZIONE TRASVERSALE

La combinazione maggiormente gravosa è risultata la combinazione **SLV – Y - 01**.

L'azione tagliante di calcolo è assunta pari a **$V_{Sd} = -1.261,55$ kNm**.

VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER TAGLIO - ELEMENTI CON ARMATURE TRASVERSALI RESISTENTI AL TAGLIO
D.M. 17.01.2018 - CAPITOLO 4.1.2.3.5.2

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA SEZIONE

Base della sezione trasversale:	b	809,00	[cm]
Altezza della sezione trasversale:	h	328,00	[cm]
Copri ferro netto:	c	4,00	[cm]
Altezza utile della sezione:	d	324,00	[cm]

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Classe di resistenza del calcestruzzo:		C32/40	
Resistenza caratteristica cubica a compressione:	R_{ck}	40,00	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica cilindrica a compressione:	f_{ck}	33,20	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo a compressione:	f_{cd}	18,81	[N/mm ²]
Tipologia dell'acciaio da armatura:		B450C	
Tensione caratteristica di rottura:	f_{tk}	540,00	[N/mm ²]
Tensione caratteristica di snervamento:	f_{yk}	450,00	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo:	f_{yd}	391,30	[N/mm ²]

AZIONI SOLLECITANTI DI CALCOLO

Azione tagliante di calcolo:	$V_{S,d}$	1261,55	[kN]
Azione normale di calcolo:	$N_{S,d}$	0,00	[kN]

ARMATURA TRASVERSALE

Inclinazione dei puntoni di calcestruzzo:	θ	45,00	[°]
Cotangente dell'angolo θ :	$\cot(\theta)$	1,00	
Inclinazione dell'armatura trasversale rispetto all'asse della trave:	α	90,00	[°]
Numero di bracci dell'armatura trasversale:	n	2,00	
Passo longitudinale delle armature trasversali:	s	20,00	[cm]
Diametro dell'armatura trasversale:	$\emptyset_{trav}$	16,00	[mm]
Area della singola barra:	A_{barra}	2,01	[cm ²]
Area totale dell'armatura trasversale:	A_{tot}	20,10	[cm ² /m]

VERIFICA ALLO S.L.U. PER TAGLIO

La resistenza di calcolo a "taglio trazione" viene valutata mediante la seguente relazione - D.M. 17.01.2018 [4.1.27]:

$$V_{Rsd} = 0,9 \cdot d \cdot \frac{A_{sw}}{s} \cdot f_{yd} \cdot [\cot(\alpha) + \cot(\theta)] \cdot \sin(\alpha)$$

La resistenza di calcolo a "taglio compressione" viene valutata mediante la seguente relazione - D.M. 17.01.2018 [4.1.28]:

$$V_{Rcd} = 0,9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot f_{cd} \cdot \frac{[\cot(\alpha) + \cot(\theta)]}{[1 + \cot^2(\theta)]}$$

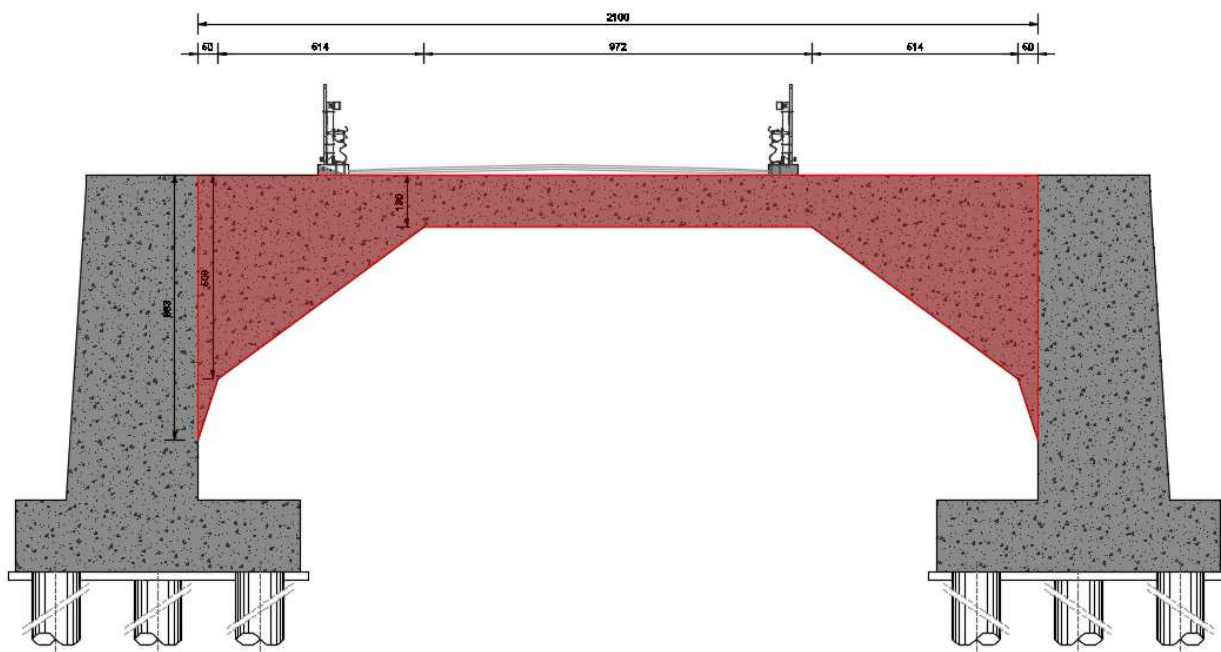
Larghezza minima della sezione:	b_w	809,00	[cm]
Resistenza a compressione ridotta del calcestruzzo:	f_{yd}	9,41	[N/mm ²]
Tensione media di compressione nella sezione:	σ_{cp}	0,00	[N/mm ²]
Coefficiente maggiorativo α_c :	α_c	1,00	
RESISTENZA DI CALCOLO A "TAGLIO TRAZIONE"	V_{Rsd}	2293,50	[kN]
RESISTENZA DI CALCOLO A "TAGLIO COMPRESSIONE"	V_{Rcd}	110953,70	[kN]
AZIONE TAGLIANTE RESISTENTE DELLA SEZIONE:	$V_{R,d}$	2.293,50	[kN]
COEFFICIENTE DI SICUREZZA:	$F_s = V_{R,d} / V_{S,d}$	1,82	

LA VERIFICA RISULTA POSITIVA.

12 SPALLE- VALUTAZIONE DELLE AZIONI SOLLECITANTI SULLA TRAVATA POSTERIORE

12.1 DEFINIZIONE DEL MODELLO DI CALCOLO E DEI CARICHI AGENTI

Al fine di valutare le azioni sollecitanti sulla travata posteriore è stato realizzato un apposito modello di calcolo (locale) mediante il software agli elementi finiti SAP2000 v.15.1 (Computers & Structures, Inc.), che rappresenta l'elemento di seguito evidenziato:



Lo schema statico adottato è di trave a campata unica incastrata agli estremi.

La larghezza della trave è stata considerata pari a **199 cm**, mentre la larghezza di applicazione dei carichi statici e mobili è stata considerata pari a **219 cm** (per tener conto della presenza del dente superiore in cemento armato).

Sono stati pertanto presi in esame i seguenti carichi:

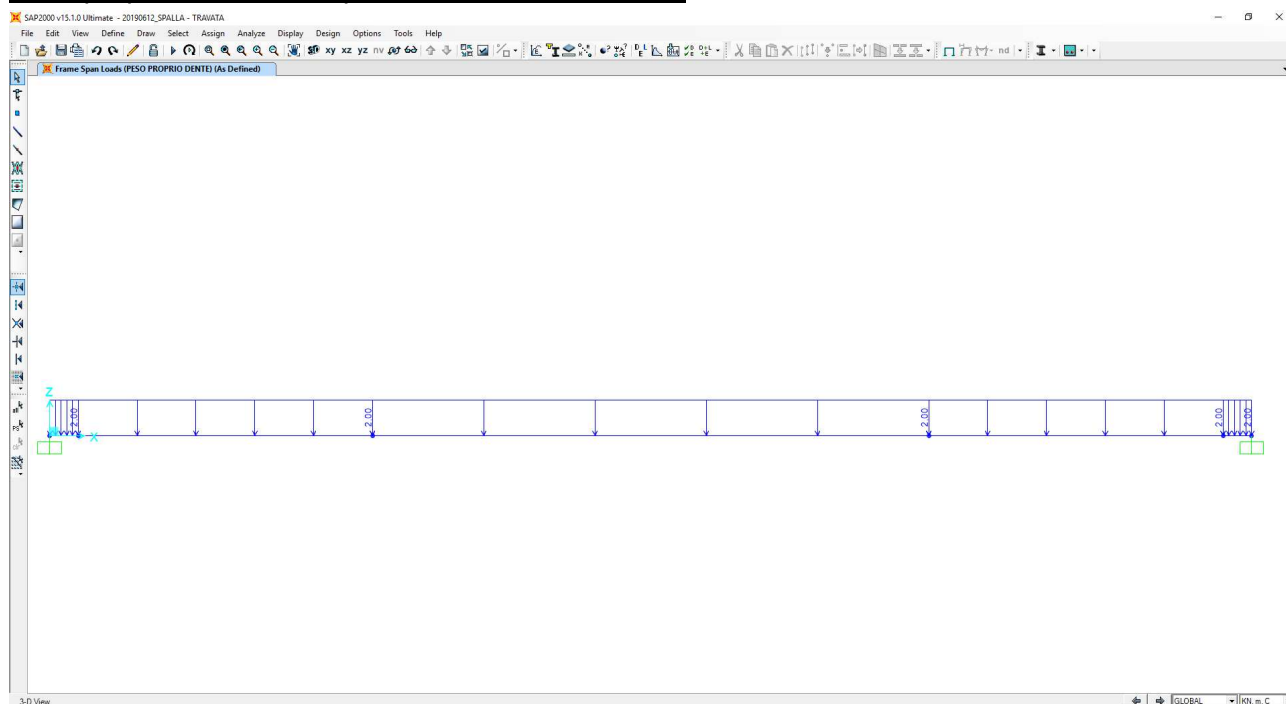
- Peso proprio della travata
- Peso proprio del dente superiore in cemento armato
- Peso proprio dei cordoli laterali in cemento armato
- Peso proprio della pavimentazione stradale
- Peso proprio delle barriere guard – rail
- Carichi accidentali da traffico (secondo le disposizioni definite al capitolo **7.10.1**)

Nella tabella successiva è riportata la determinazione dei carichi concentrati e lineari, relativi ai carichi permanenti, applicati al modello di calcolo:

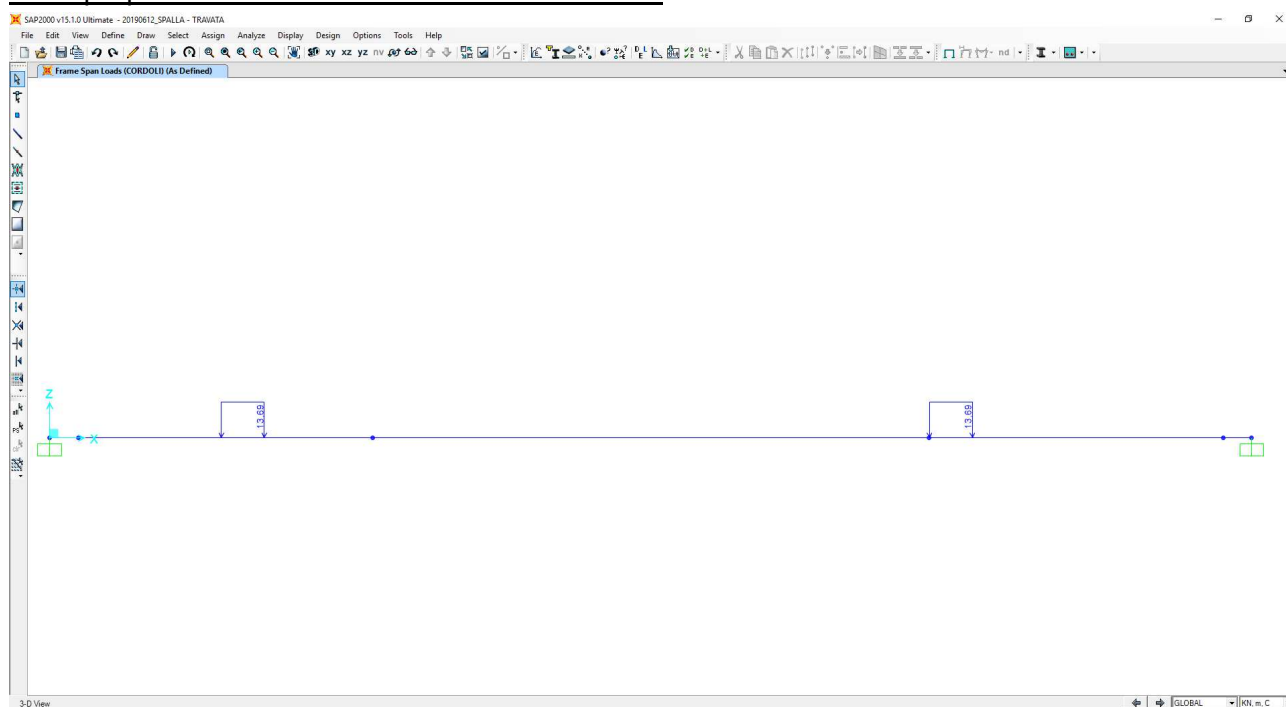
CARICO	b ₁ [m]	b ₂ [m]	h [m]	L [m]	V [m ³ /m]	γ [kN/m ³]	p [kN/m]	P [kN]
Peso proprio dente in cemento armato	0,50	0,30	0,20	-	0,08	25,00	2,00	-
Cordoli in cemento armato	-	-	0,25	2,19	0,55	25,00	13,69	-
Pavimentazione (h _{min,dx})	-	-	0,07	2,19	0,15	22,00	3,37	-
Pavimentazione (h _{min,sx})	-	-	0,10	2,19	0,22	22,00	4,82	-
Pavimentazione (h _{max})	-	-	0,23	2,19	0,50	22,00	11,08	-
Barriere guard rail	-	-	-	2,19	-	2,00	-	4,38

Nelle immagini seguenti è riportata l'applicazione dei carichi al modello di calcolo.

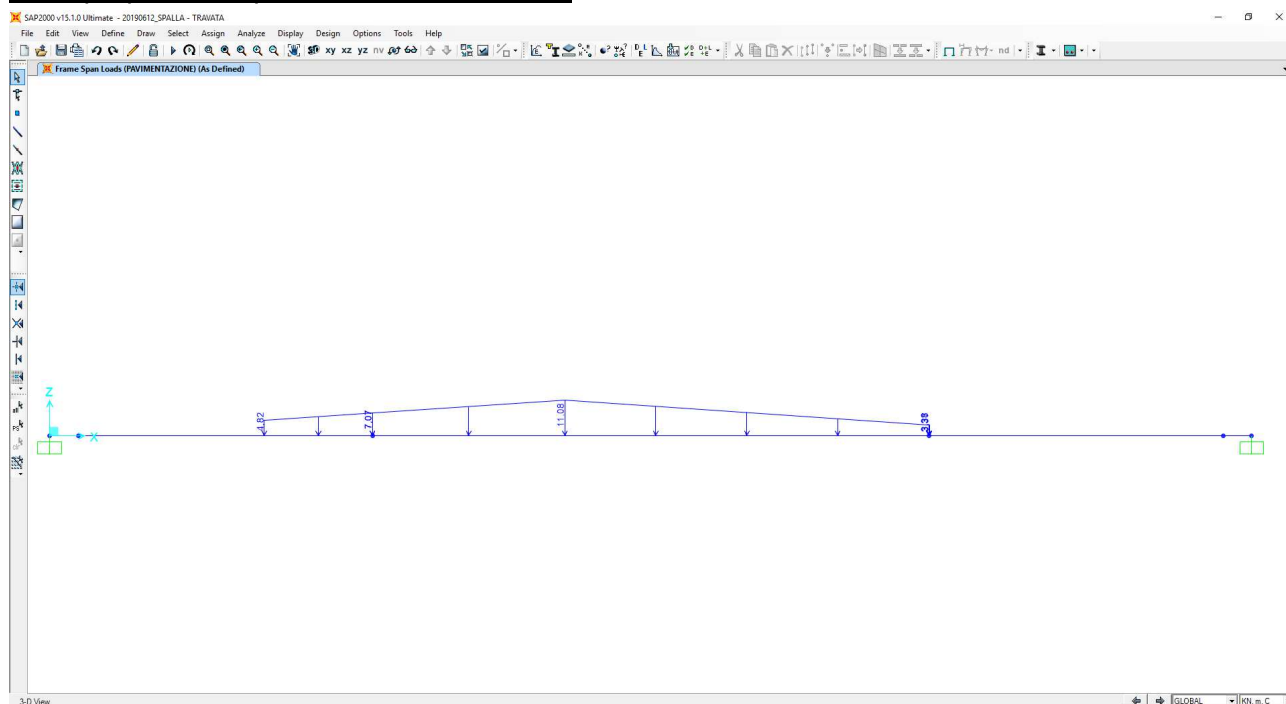
Peso proprio del dente superiore in cemento armato



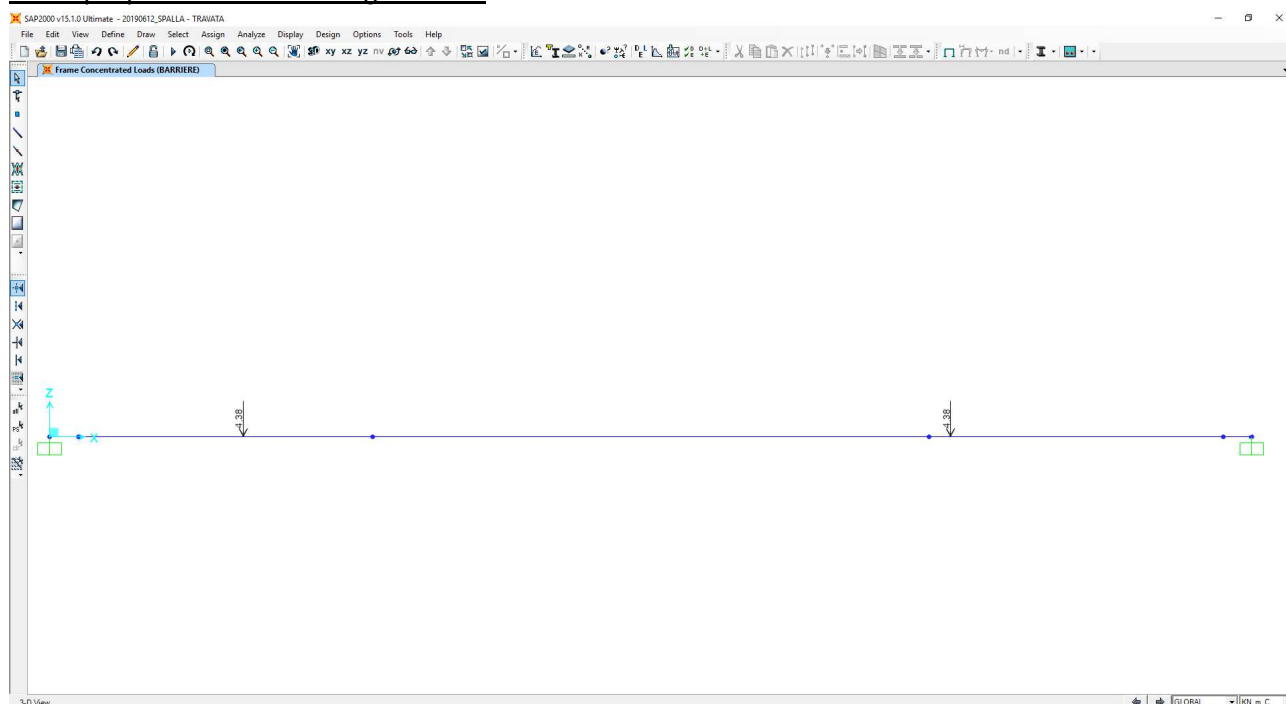
Peso proprio dei cordoli laterali in cemento armato



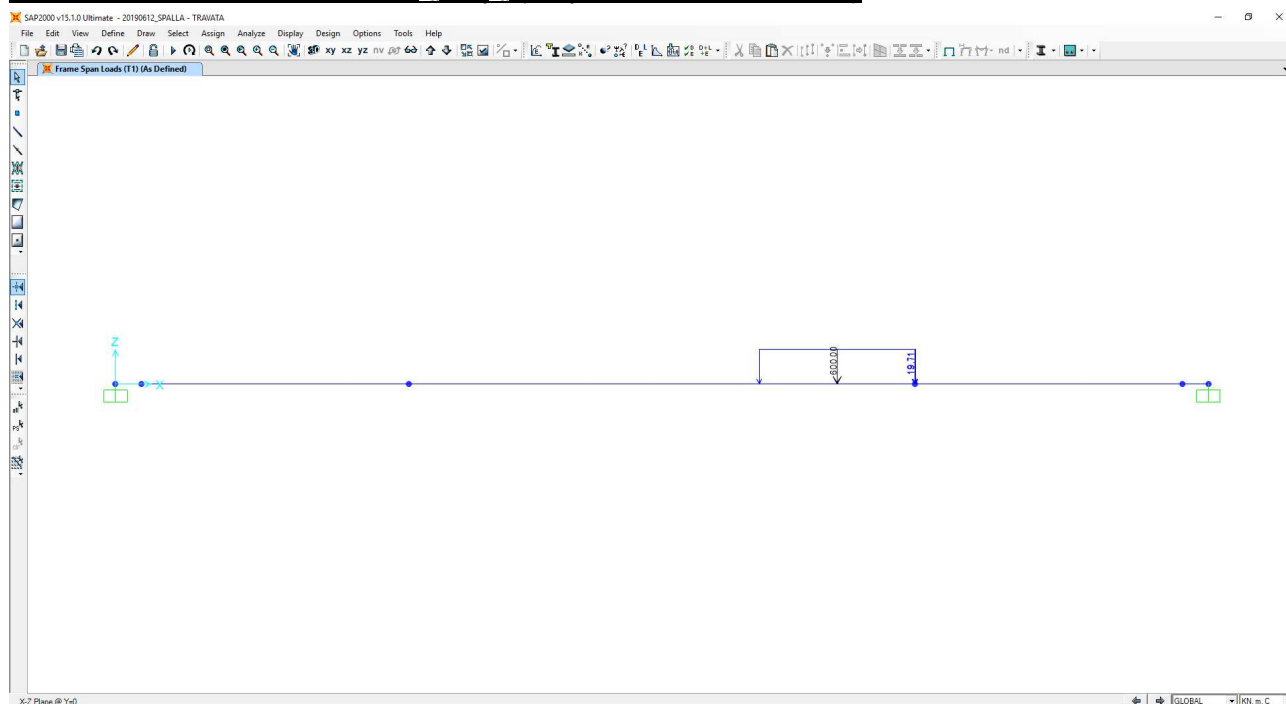
Peso proprio della pavimentazione stradale



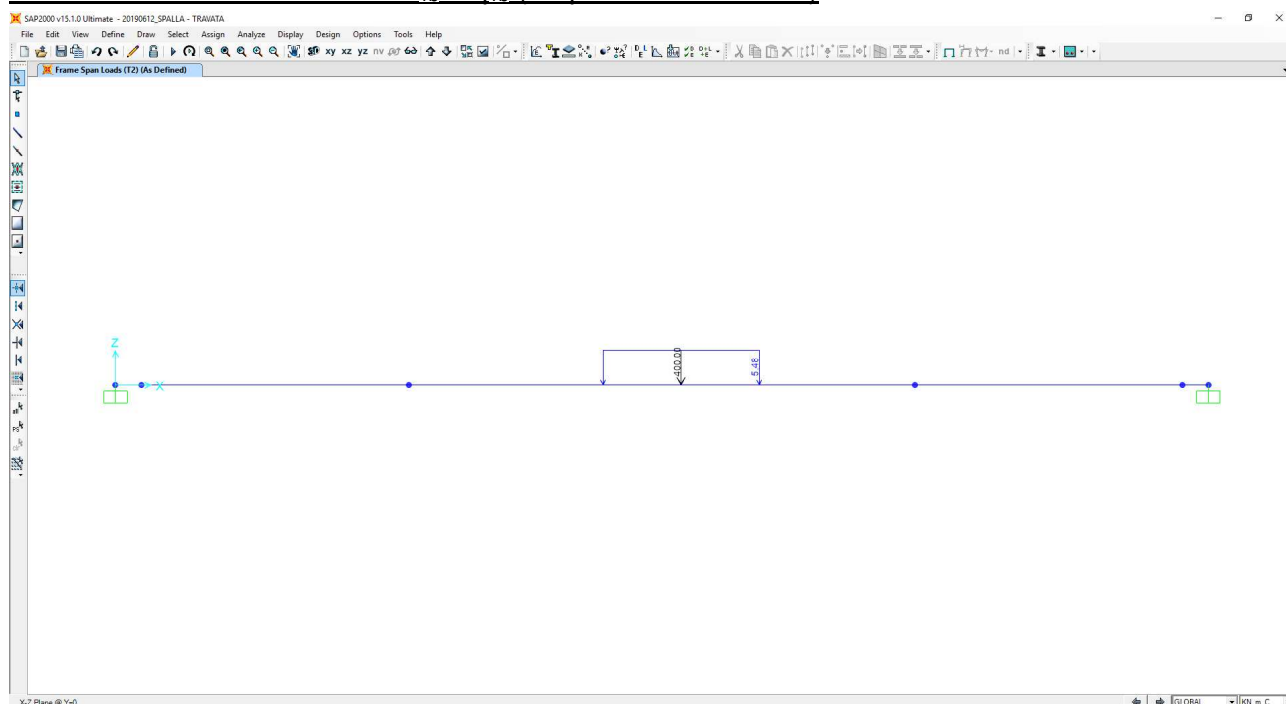
Peso proprio delle barriere guard rail



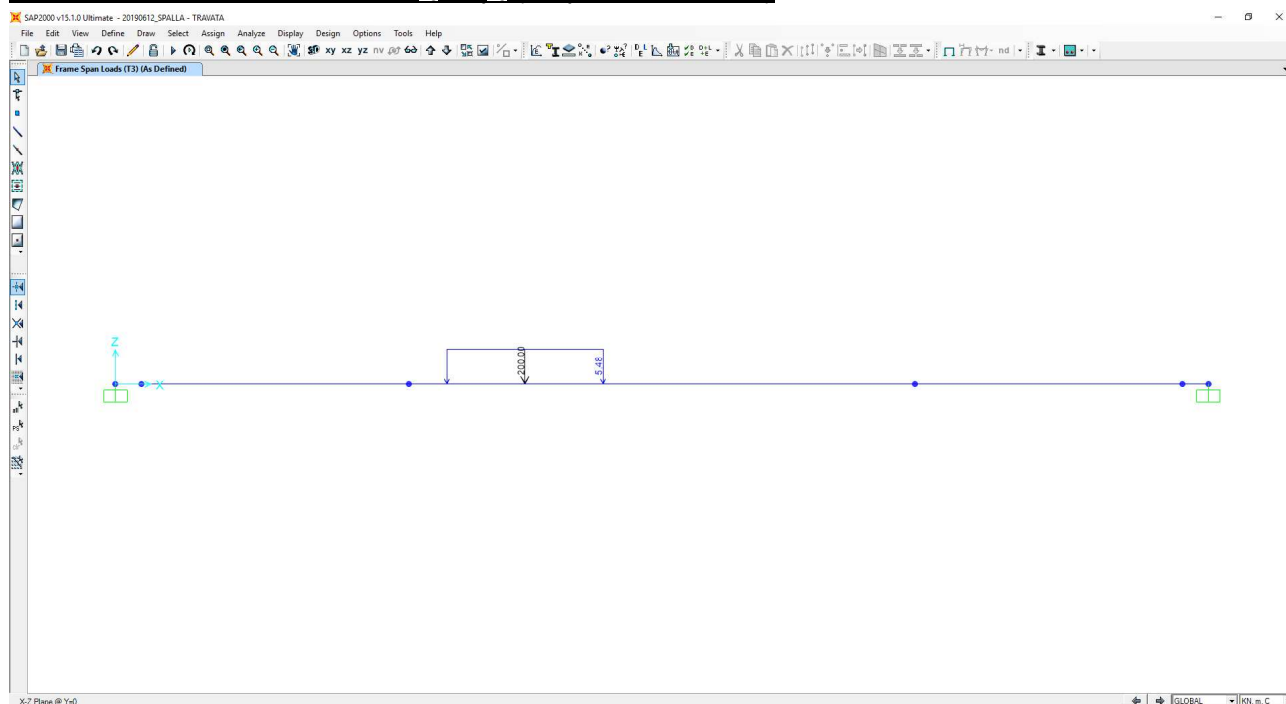
Carico accidentale da traffico $Q_{1a} - q_{1a}$ (Disposizioni 01-02-03-04)



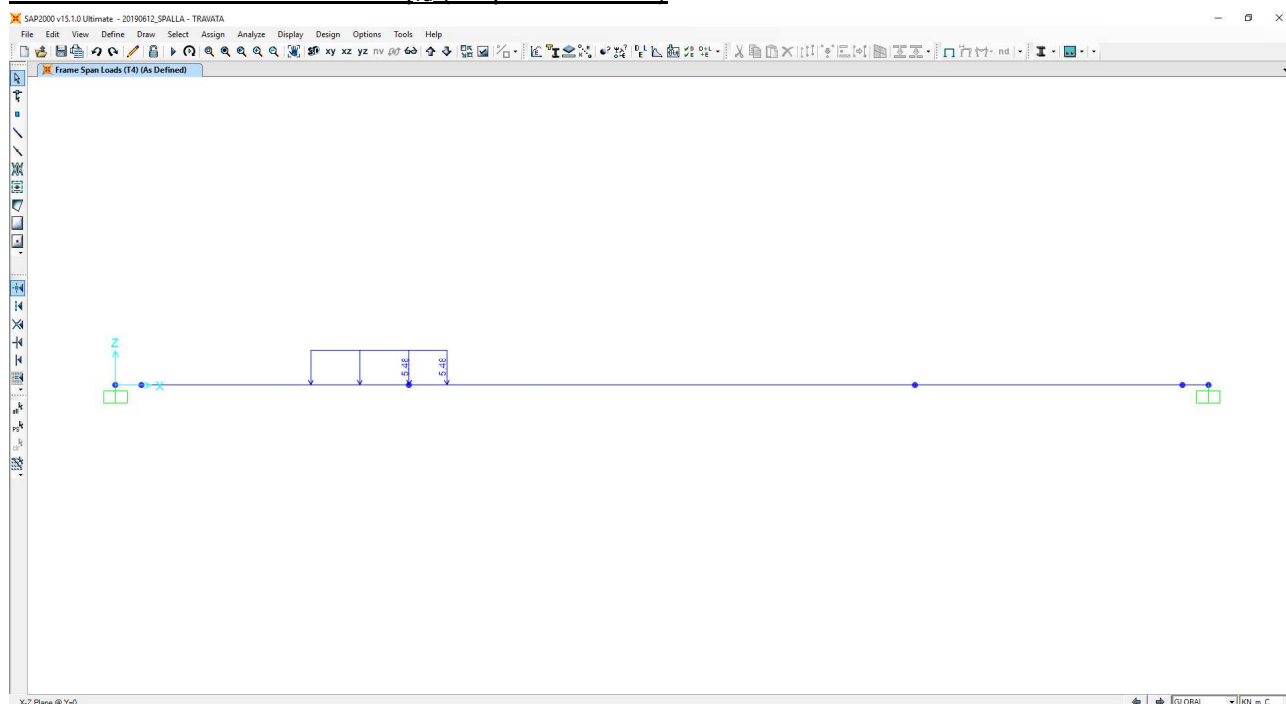
Carico accidentale da traffico $Q_{1b} - q_{1b}$ (Disposizioni 01-02-03)



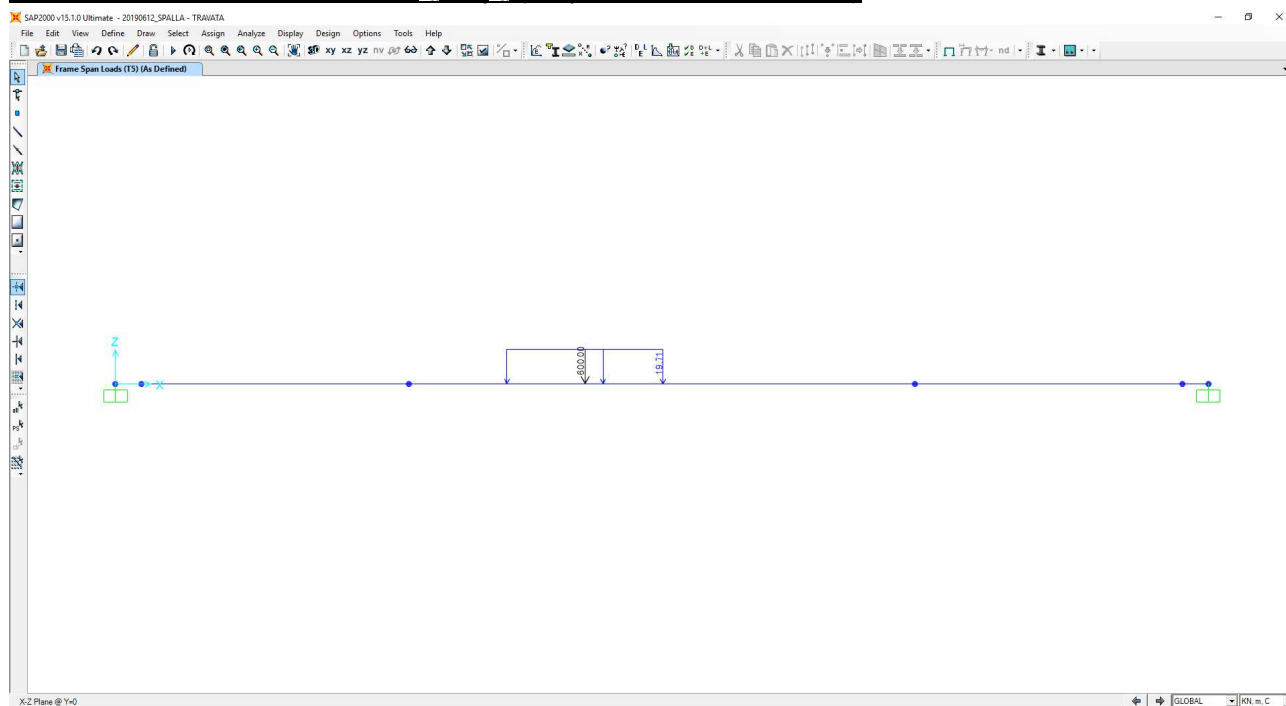
Carico accidentale da traffico $Q_{1c} - q_{1c}$ (Disposizioni 01-02)



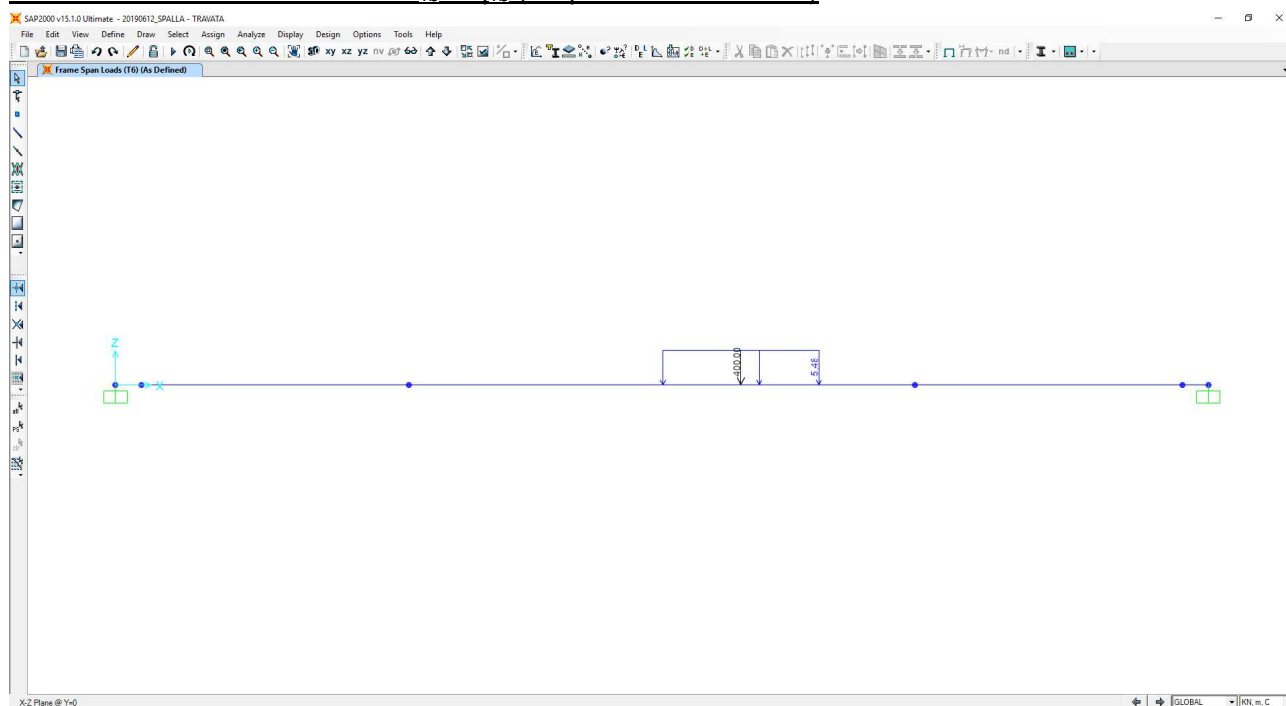
Carico accidentale da traffico q_{1d} (Disposizione 01)



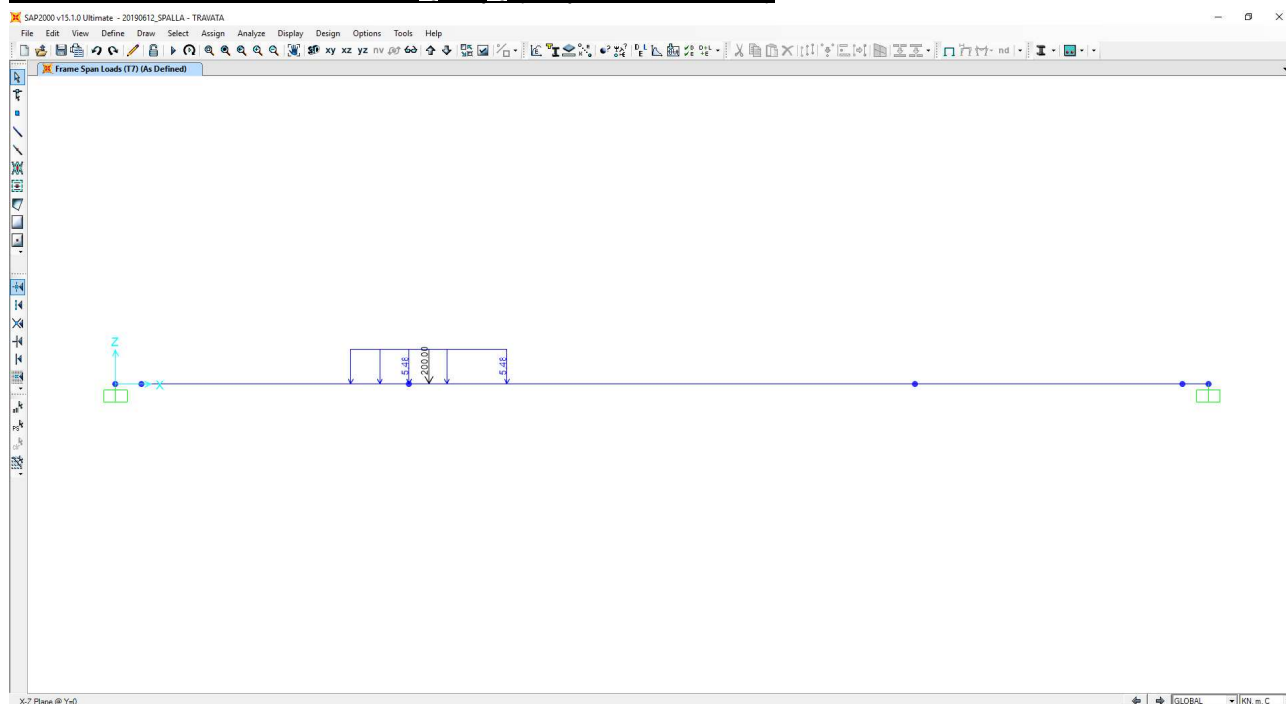
Carico accidentale da traffico $Q_{1a} - q_{1a}$ (Disposizioni 05-06-07-08)



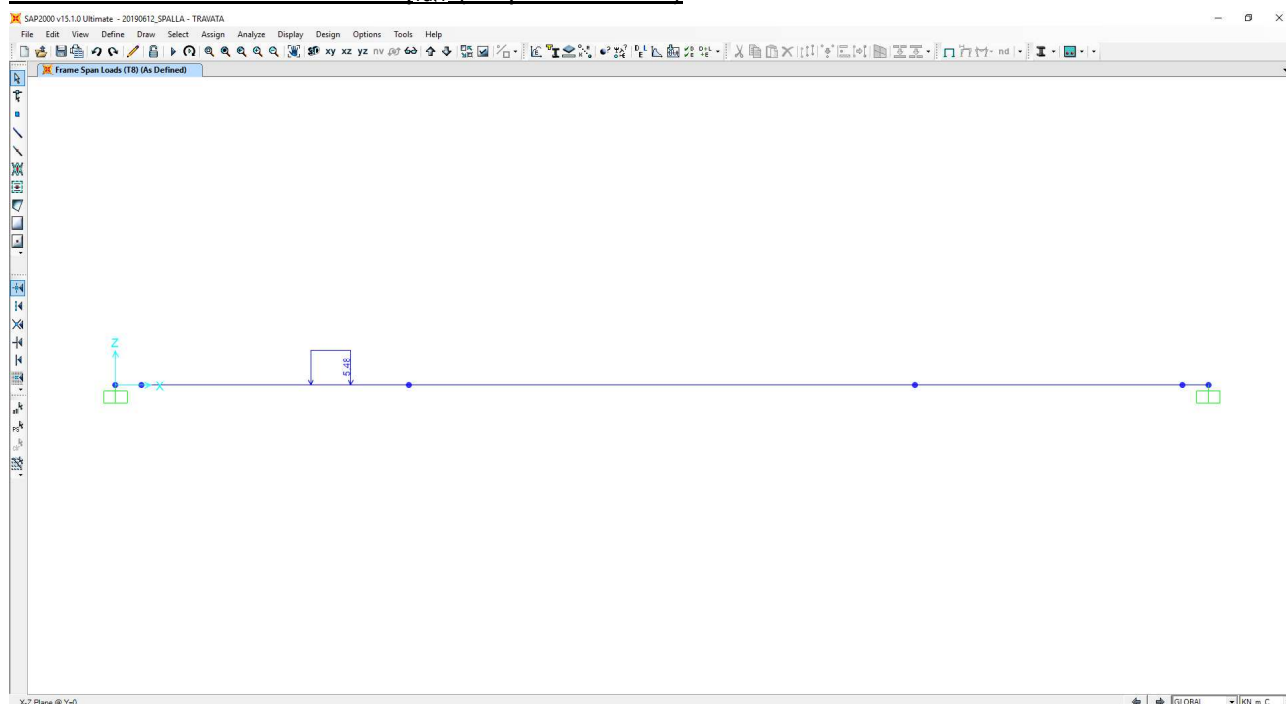
Carico accidentale da traffico $Q_{1b} - q_{1b}$ (Disposizioni 05-06-07)



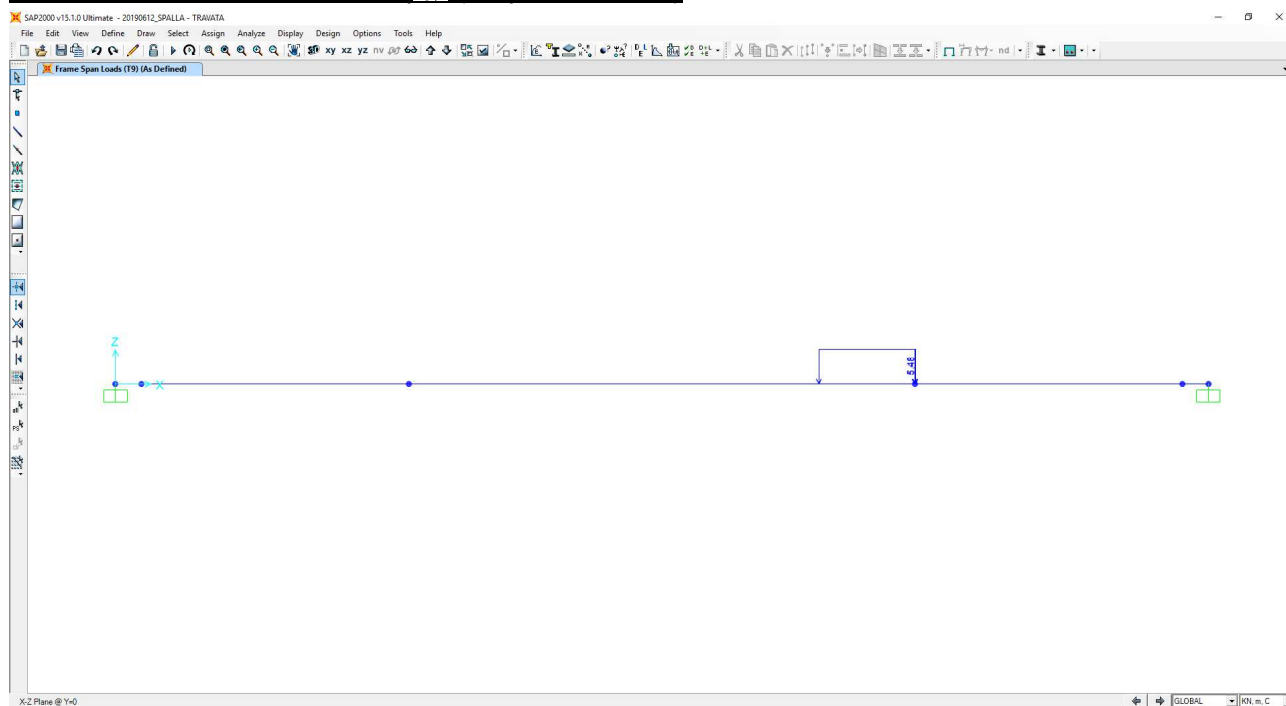
Carico accidentale da traffico $Q_{1c} - q_{1c}$ (Disposizioni 05-06)



Carico accidentale da traffico $q_{1d,1}$ (Disposizione 05)



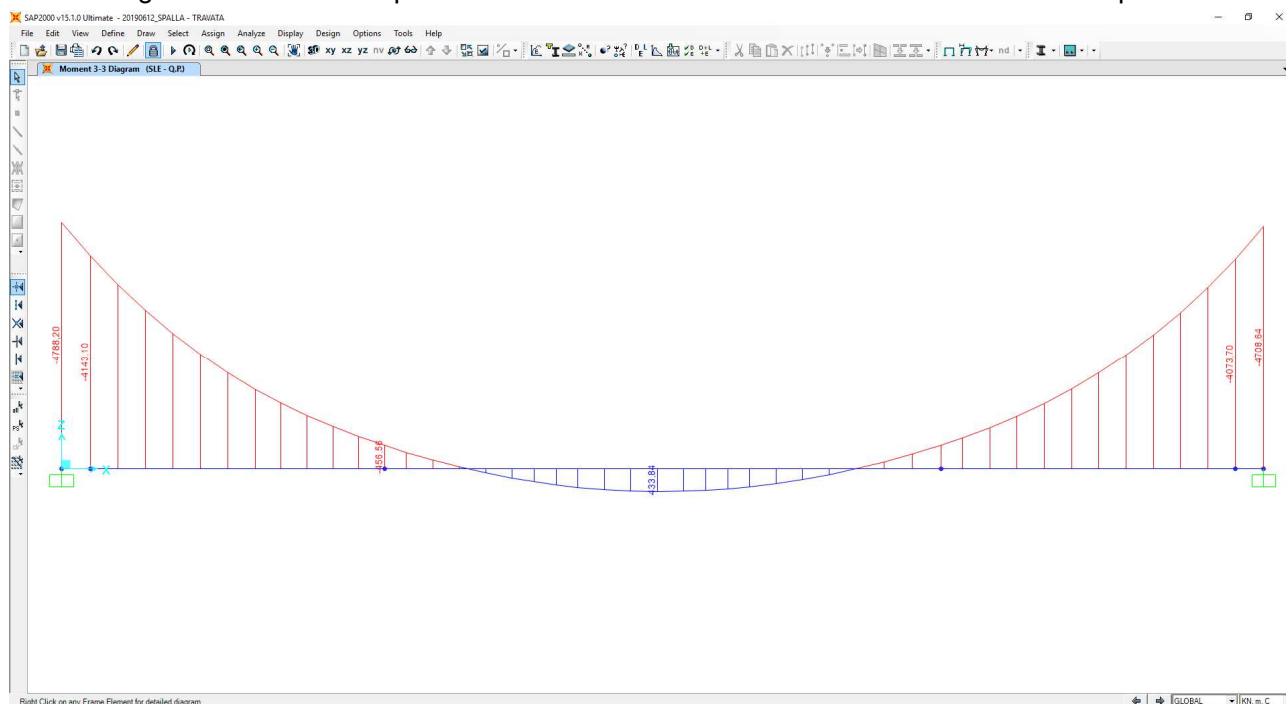
Carico accidentale da traffico $q_{1d,2}$ (Disposizione 05)



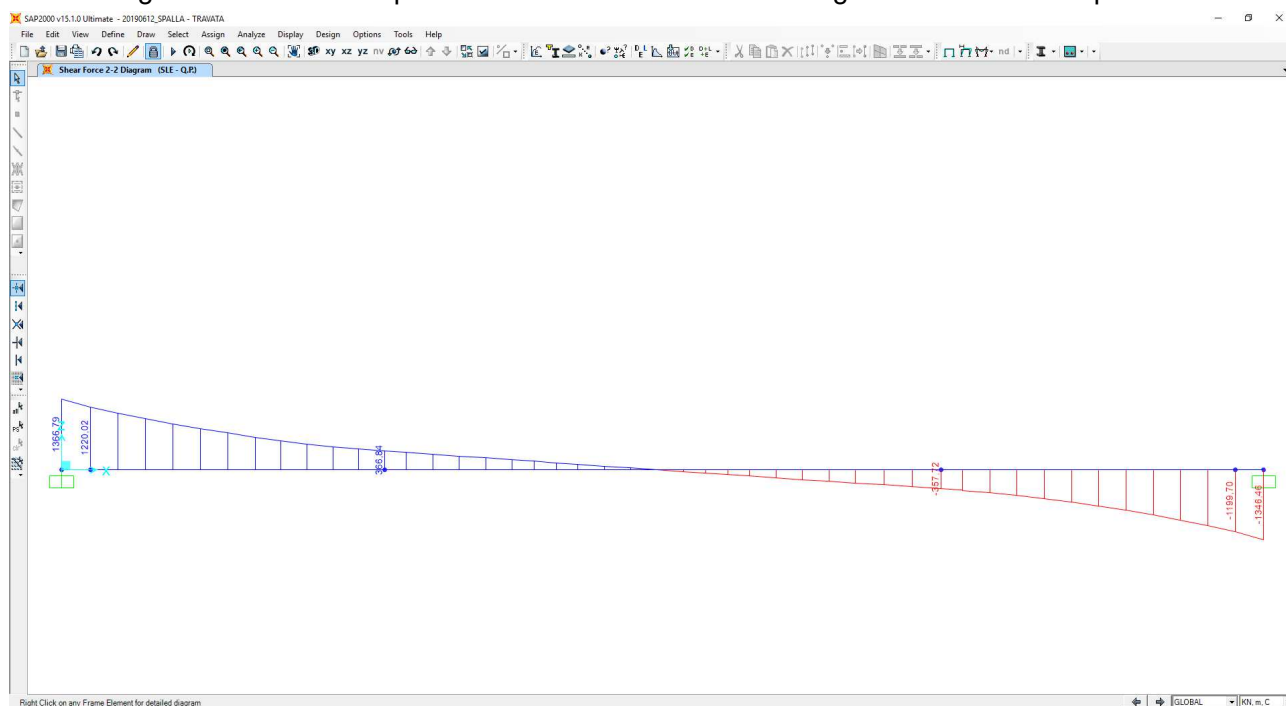
12.2 DIAGRAMMI DELLE AZIONI SOLLECITANTI

12.2.1 COMBINAZIONE ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO – QUASI PERMANENTE

Nell'immagine successiva è riportato l'andamento del momento flettente sulla travata posteriore:

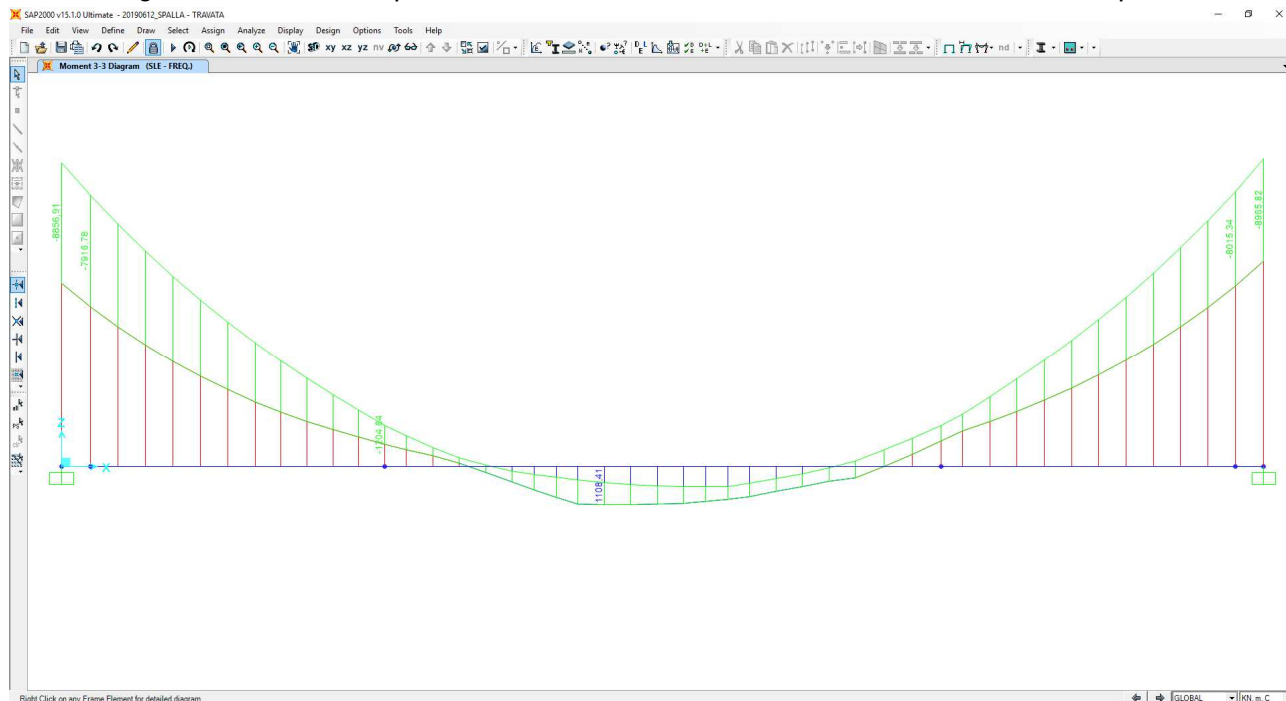


Nell'immagine successiva è riportato l'andamento dell'azione tagliante sulla travata posteriore:

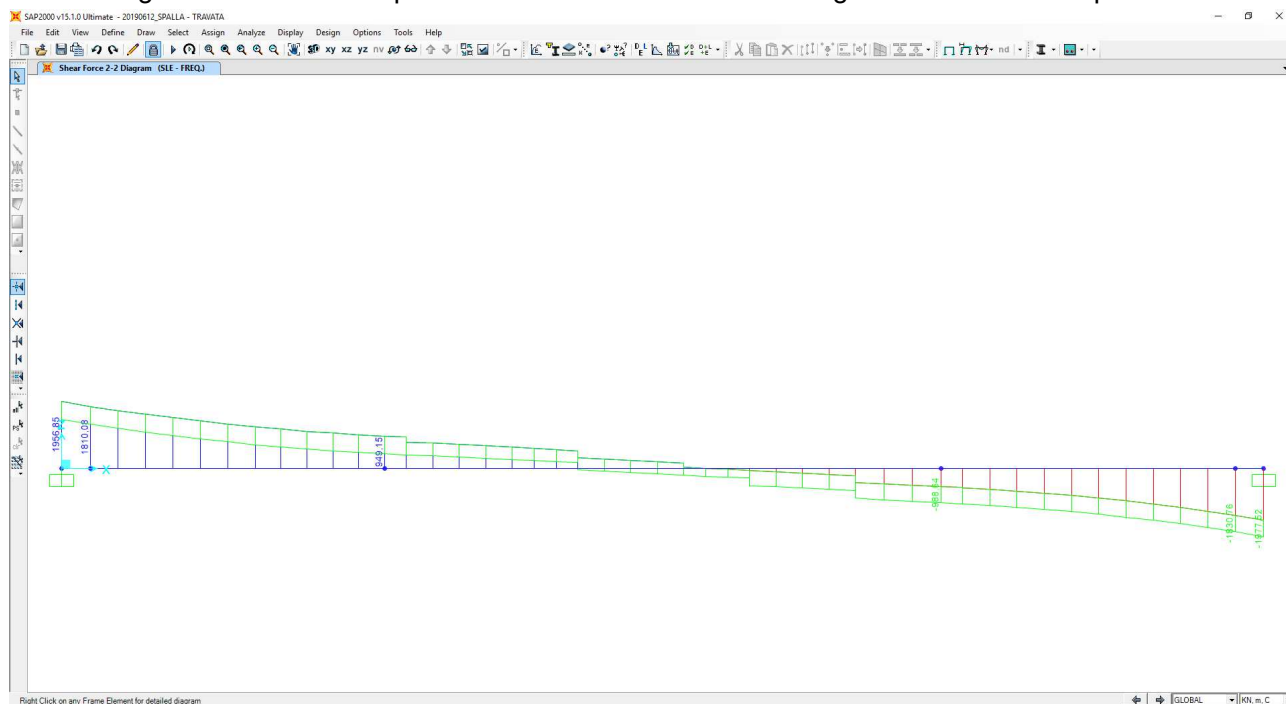


12.2.2 COMBINAZIONE ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO – FREQUENTE

Nell'immagine successiva è riportato l'andamento del momento flettente sulla travata posteriore:

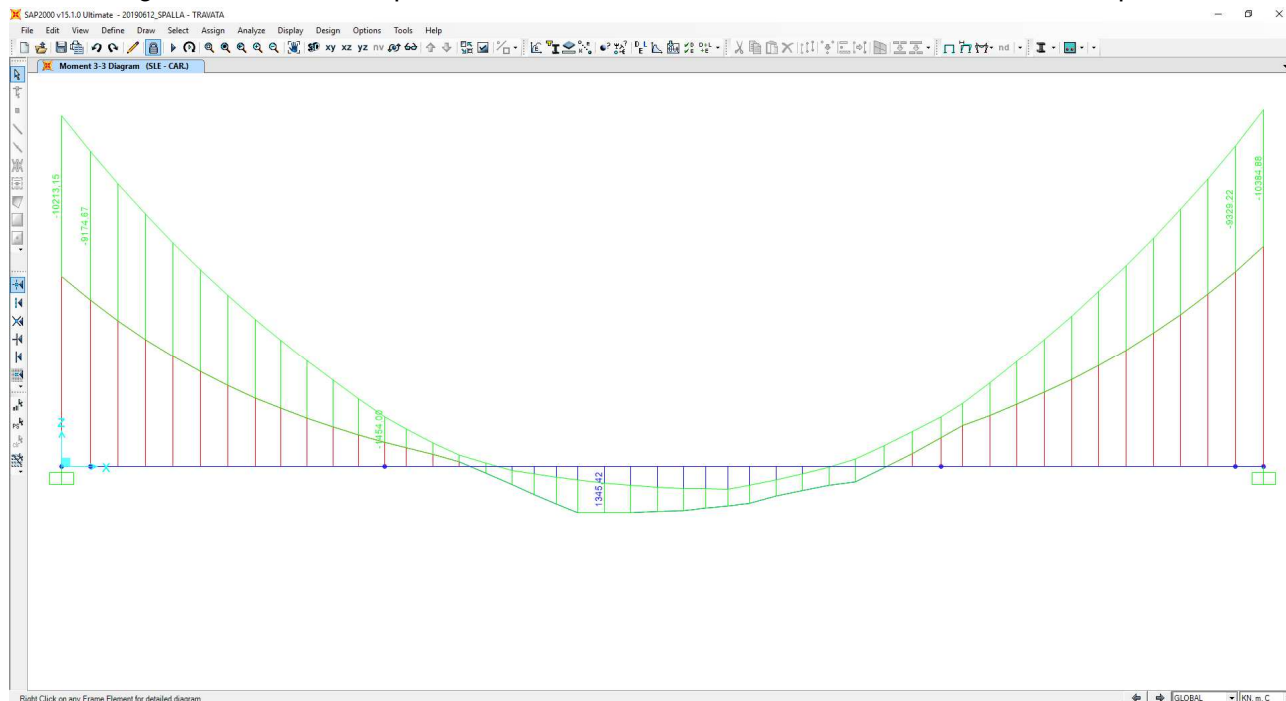


Nell'immagine successiva è riportato l'andamento dell'azione tagliante sulla travata posteriore:

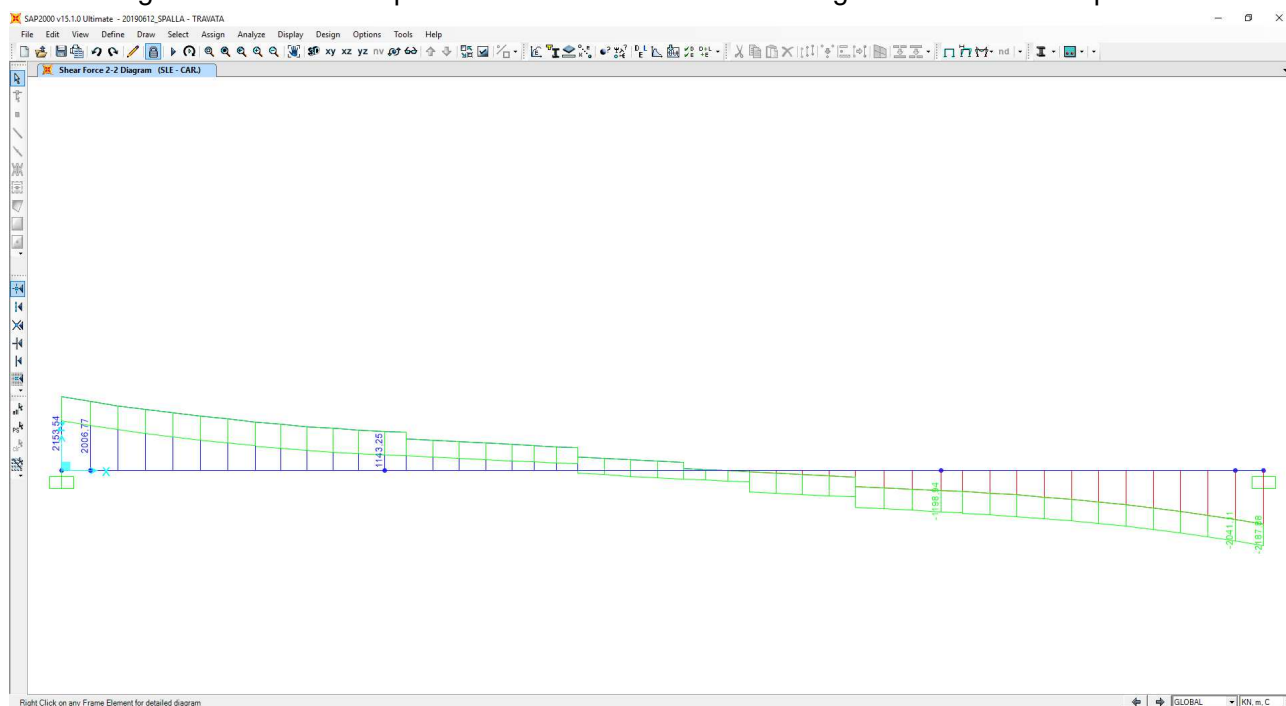


12.2.3 COMBINAZIONE ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO – CARATTERISTICA

Nell'immagine successiva è riportato l'andamento del momento flettente sulla travata posteriore:

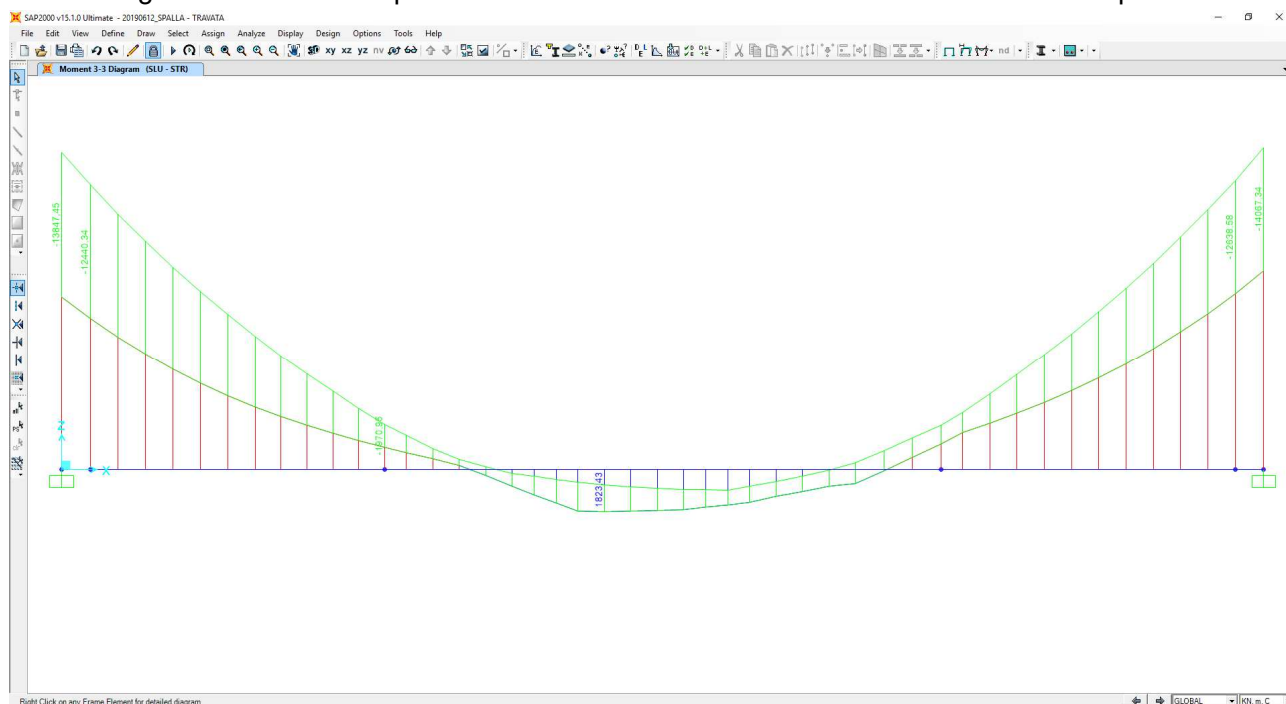


Nell'immagine successiva è riportato l'andamento dell'azione tagliante sulla travata posteriore:

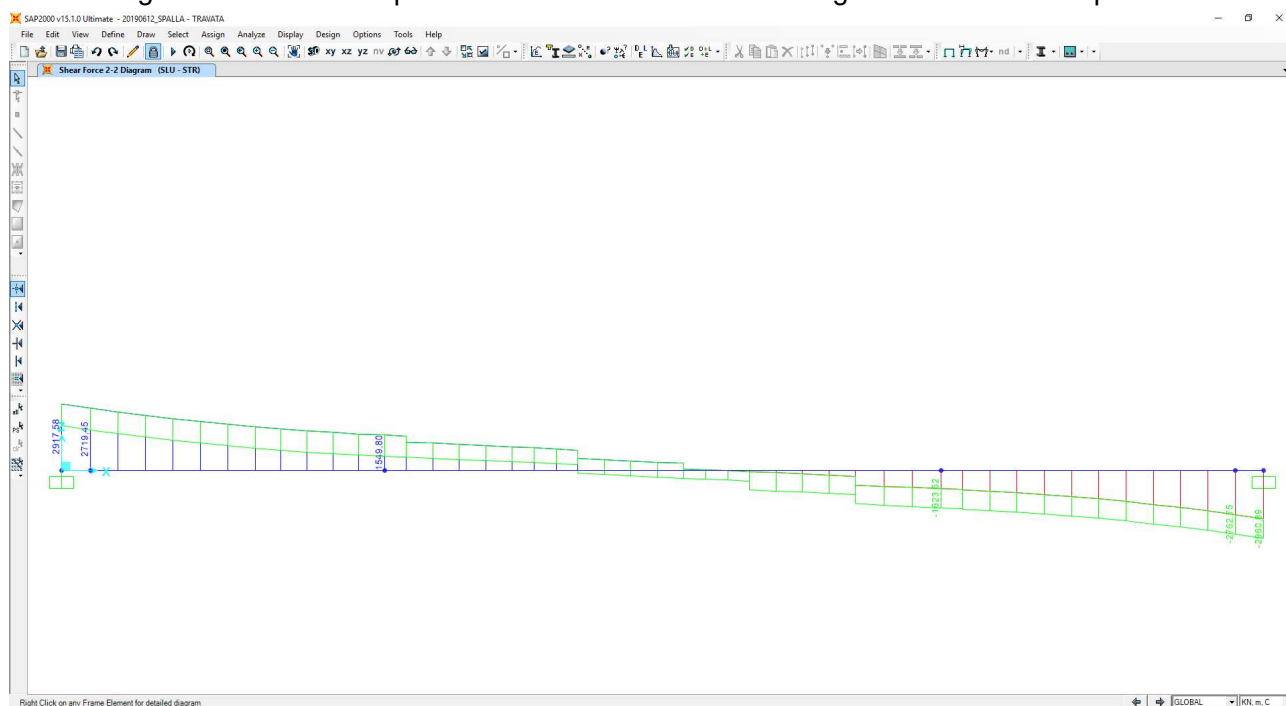


12.2.4 COMBINAZIONE ALLO STATO LIMITE ULTIMO - STR

Nell'immagine successiva è riportato l'andamento del momento flettente sulla travata posteriore:



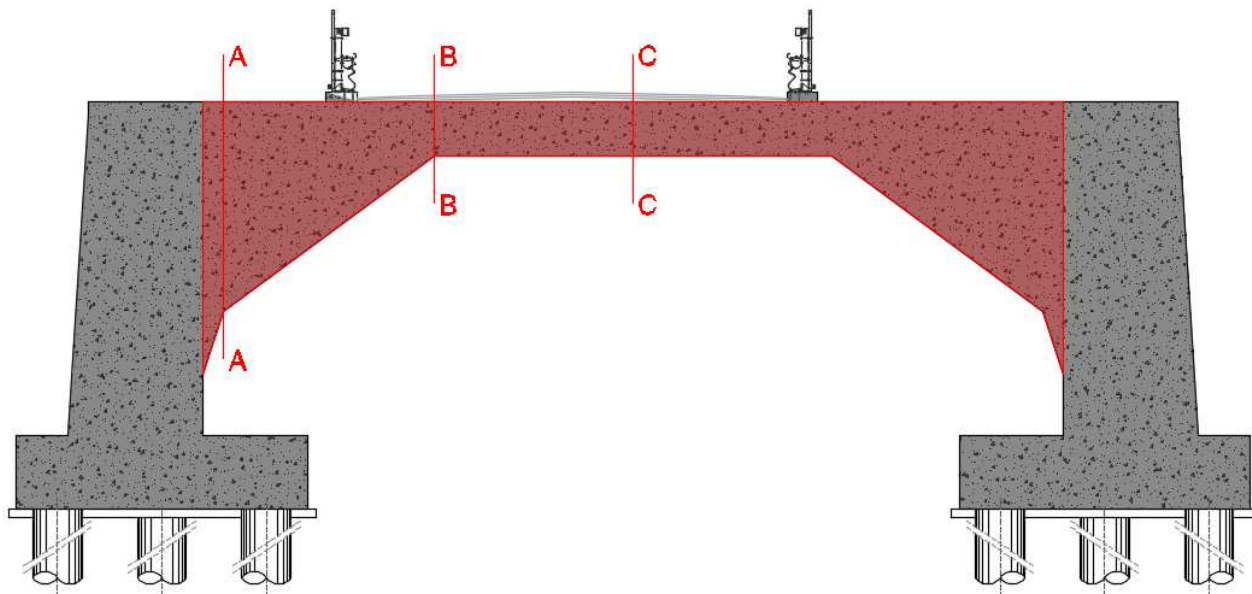
Nell'immagine successiva è riportato l'andamento dell'azione tagliante sulla travata posteriore:



13 SPALLE – VERIFICHE STRUTTURALI DELLA TRAVATA POSTERIORE

13.1 DEFINIZIONI DELLE SEZIONI DI VERIFICA

Nell'immagine successiva sono rappresentate le sezioni di verifica della travata posteriore:



13.2 RIEPILOGO DELLE AZIONI SOLLECITANTI SULLE SEZIONI DI VERIFICA

Nella tabella successiva sono riepilogati i valori delle azioni sollecitanti in corrispondenza delle sezioni di verifica precedentemente definite per le diverse combinazioni di carico considerate:

SEZIONE	COMBINAZIONE	M_{Sd} [kNm]	V_{Sd} [kN]
A-A	SLE - QUASI PERMANENTE	-4.788,20	1.366,79
	SLE - FREQUENTE	-8.965,82	-1.977,52
	SLE - CARATTERISTICA	-10.384,88	-2.187,88
	SLU - STR	-14.067,34	-2.960,89
B-B	SLE - QUASI PERMANENTE	-456,56	366,84
	SLE - FREQUENTE	-1.204,64	-988,64
	SLE - CARATTERISTICA	-1.454,00	-1.198,94
	SLU - STR	-1.970,95	-1.623,82
C-C	SLE - QUASI PERMANENTE	433,84	0,00
	SLE - FREQUENTE	1.108,41	0,00
	SLE - CARATTERISTICA	1.345,42	0,00
	SLU - STR	1.823,43	0,00

13.3 SEZIONE A-A - SEZIONE ED ARMATURA DI VERIFICA

La sezione di verifica è rettangolare con base pari a **199 cm** e altezza pari a **509 cm**.

L'armatura longitudinale è prevista realizzata come segue:

- **16Ø26** superiori
- **16Ø26** inferiori

L'armatura a taglio è costituita da staffe **Ø16/20**. Il copriferro netto minimo è assunto pari a **40 mm**.

13.4 SEZIONE A-A - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI LIMITAZIONE DELLE TENSIONI

13.4.1 COMBINAZIONE SLE - QUASI PERMANENTE

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a **M_{Sd} = -4.788,20 kNm**.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo: []

N° strati barre: 2 Zoom

N°	b [cm]	h [cm]	N°	As [cm²]	d [cm]
1	199	509	1	84,95	6,9
			2	84,95	502,1

Tipo Sezione

☒ Rettan.re ☐ Trapezi
☐ a T ☐ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Sollecitazioni

S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 0 kN
M_{Ed} -4788,20 kNm
M_{Ed} 0

P.to applicazione N

☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo

☒ S.L.U. + ☐ S.L.U. - ☐ Metodo n

Materiali

B450C C32/40

ε_{su} 67,5 ‰ ε_{c2} 2 ‰
f_{yd} 450 N/mm² ε_{cu} 3,5 ‰
E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
ε_{syd} 2,25 ‰ σ_{c,adm} 12,25 N/mm²
σ_{s,adm} 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
τ_{c1} 2,114

σ_c -1,242 N/mm²
σ_s 117,1 N/mm²

Verifica

N° iterazioni: 5

ε_s 0,5854 ‰
d 502,1 cm
x 68,94 x/d 0,1373
δ 0,7

☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 1,24 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 14,94 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 117,10 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

13.4.2 COMBINAZIONE SLE - FREQUENTE

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = -8.965,82 \text{ kNm}$.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

N° strati barre 2 Zoom

N°	b [cm]	h [cm]	N°	As [cm²]	d [cm]
1	199	509	1	84,95	6,9
			2	84,95	502,1

Tipo Sezione
☒ Rettang. ☐ Trapezi
☐ a T ☐ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Sollecitazioni
 S.L.U. ☒ Metodo n

N Ed 0 0 kN
 M xEd 0 -8965,82 kNm
 M yEd 0 0

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
☐ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Materiali
 B450C C32/40
 E_{su} 67,5 % E_{c2} 2 %
 f_{yd} 450 N/mm² E_{cu} 3,5
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
 E_{syd} 2,25 % σ_{c,adm} 12,25
 σ_{s,adm} 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
 τ_{c1} 2,114

σ_c -2,326 N/mm²
 σ_s 219,2 N/mm²
 ε_s 1,096 %
 d 502,1 cm
 x 68,94 x/d 0,1373
 ϕ 0,7

Verifica

N° iterazioni: 5

☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 2,33 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 14,94 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 219,20 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

13.4.3 COMBINAZIONE SLE - CARATTERISTICA

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = -10.384,88 \text{ kNm}$.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

N° strati barre 2 Zoom

N°	b [cm]	h [cm]	N°	As [cm²]	d [cm]
1	199	509	1	84,95	6,9
			2	84,95	502,1

Tipo Sezione
☒ Rettang. ☐ Trapezi
☐ a T ☐ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Sollecitazioni
 S.L.U. ☒ Metodo n

N Ed 0 kN
 M Ed 0 kNm
 M xEd 0 kNm
 M yEd 0 kNm

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
☐ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Materiali
 B450C C32/40
 ε_{su} 67,5 ‰ ε_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 450 N/mm² ε_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
 ε_{syd} 2,25 ‰ σ_{c,adm} 12,25 N/mm²
 σ_{s,adm} 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
 τ_{c1} 2,114

σ_c -2,694 N/mm²
 σ_s 253,9 N/mm²
 ε_s 1,27 ‰
 d 502,1 cm
 x 68,94 x/d 0,1373
 ϕ 0,7

Verifica

N° iterazioni: 5

☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 2,69 \text{ N/mm}^2 < 0,60 f_{ck} = 19,92 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 253,90 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

13.5 SEZIONE A-A - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

13.5.1 COMBINAZIONE SLE – QUASI PERMANENTE

Geometria della sezione	
Altezza della sezione	h 5090 [mm]
Larghezza della sezione	b 1990 [mm]
Altezza utile della sezione	d 5021 [mm]
Distanza tra asse armatura e lembo compresso	d' 69 [mm]
Ricoprimento dell'armatura	c 56 [mm]
Armatura tesa ordinaria	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,1}$ 16 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,1}$ 26 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,1}$ 8495 [mm ²]
Armatura tesa di infittimento	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,2}$ 0 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,2}$ 0 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,2}$ 0 [mm ²]
Caratteristiche dei materiali	
Resistenza caratteristica cilindrica del calcestruzzo	f_{ck} 33,2 [MPa]
Resistenza a trazione media del calcestruzzo	f_{ctm} 3,1 [MPa]
Modulo di elasticità del calcestruzzo	E_{cm} 33643 [MPa]
Resistenza a snervamento dell'acciaio	f_{yk} 450 [MPa]
Modulo di elasticità dell'acciaio	E_s 210000 [MPa]
DETERMINAZIONE DELL'AMPIEZZA DELLE FESSURE	
Tensione nell'armatura tesa considerando la sezione fessurata	σ_s 117,1 [MPa]
Asse neutro della sezione	x 689,4 [mm]
Tipo e durata dei carichi applicati	Lunga
Coefficiente di omogeneizzazione	α_e 6,24 [-]
Area totale delle armature presenti nella zona tesa	A_s 8495 [mm ²]
Area efficace tesa di calcestruzzo	$A_{c,eff,1}$ 343275 [mm ²]
	$A_{c,eff,2}$ 2919065 [mm ²]
	$A_{c,eff,3}$ 5064550 [mm ²]
	$A_{c,eff,min}$ 343275 [mm ²]
Rapporto tra l'area di acciaio teso e quella di calcestruzzo teso	$\rho_{p,eff}$ 0,02475 [-]
Resistenza efficace media del calcestruzzo	$f_{ct,eff}$ 3,1 [MPa]
Fattore di durata del carico	k_t 0,4 [-]
Differenza tra la deformazione nell'acciaio e nel cls	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{min}$ 0,000335 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{calc.}$ 0,000282 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]$ 0,000335 [-]
Spaziatura tra le barre (calcolata tra i baricentri dei ferri)	s 100 [mm]
Diametro equivalente delle barre	ϕ_{eq} 26,00 [mm]
Spaziatura massima di riferimento	$s_{max,rif}$ 345 [mm]
Coefficienti k per il calcolo dell'ampiezza di fessurazione	k_1 0,800 [-]
	k_2 0,500 [-]
	k_3 3,400 [-]
	k_4 0,425 [-]
Distanza massima tra le fessure	$s_{r,max,1}$ 369 [mm]
	$s_{r,max,2}$ 5721 [mm]
	$s_{r,max}$ 369 [mm]
Ampiezza limite delle fessure per la combinazione di calcolo pertinente	$w_{k,lim}$ 0,20 [mm]
Ampiezza delle fessure (di calcolo)	w_k 0,12 [mm]

13.5.2 COMBINAZIONE SLE – FREQUENTE

Geometria della sezione	
Altezza della sezione	h 5090 [mm]
Larghezza della sezione	b 1990 [mm]
Altezza utile della sezione	d 5021 [mm]
Distanza tra asse armatura e lembo compresso	d' 69 [mm]
Ricoprimento dell'armatura	c 56 [mm]
Armatura tesa ordinaria	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,1}$ 16 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,1}$ 26 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,1}$ 8495 [mm ²]
Armatura tesa di infittimento	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,2}$ 0 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,2}$ 0 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,2}$ 0 [mm ²]
Caratteristiche dei materiali	
Resistenza caratteristica cilindrica del calcestruzzo	f_{ck} 33,2 [MPa]
Resistenza a trazione media del calcestruzzo	f_{ctm} 3,1 [MPa]
Modulo di elasticità del calcestruzzo	E_{cm} 33643 [MPa]
Resistenza a snervamento dell'acciaio	f_{yk} 450 [MPa]
Modulo di elasticità dell'acciaio	E_s 210000 [MPa]
DETERMINAZIONE DELL'AMPIEZZA DELLE FESSURE	
Tensione nell'armatura tesa considerando la sezione fessurata	σ_s 219,2 [MPa]
Asse neutro della sezione	x 689,4 [mm]
Tipo e durata dei carichi applicati	Lunga
Coefficiente di omogeneizzazione	α_e 6,24 [-]
Area totale delle armature presenti nella zona tesa	A_s 8495 [mm ²]
Area efficace tesa di calcestruzzo	$A_{c,eff.1}$ 343275 [mm ²]
	$A_{c,eff.2}$ 2919065 [mm ²]
	$A_{c,eff.3}$ 5064550 [mm ²]
	$A_{c,eff.min}$ 343275 [mm ²]
Rapporto tra l'area di acciaio teso e quella di calcestruzzo teso	$\rho_{p,eff}$ 0,02475 [-]
Resistenza efficace media del calcestruzzo	$f_{ct,eff}$ 3,1 [MPa]
Fattore di durata del carico	k_t 0,4 [-]
Differenza tra la deformazione nell'acciaio e nel cls	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{min}$ 0,000626 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{calc.}$ 0,000768 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]$ 0,000768 [-]
Spaziatura tra le barre (calcolata tra i baricentri dei ferri)	s 100 [mm]
Diametro equivalente delle barre	ϕ_{eq} 26,00 [mm]
Spaziatura massima di riferimento	$s_{max,rif}$ 345 [mm]
Coefficienti k per il calcolo dell'ampiezza di fessurazione	k_1 0,800 [-]
	k_2 0,500 [-]
	k_3 3,400 [-]
	k_4 0,425 [-]
Distanza massima tra le fessure	$s_{r,max.1}$ 369 [mm]
	$s_{r,max.2}$ 5721 [mm]
	$s_{r,max}$ 369 [mm]
Ampiezza limite delle fessure per la combinazione di calcolo pertinente	$w_{k,lim}$ 0,30 [mm]
Ampiezza delle fessure (di calcolo)	w_k 0,28 [mm]

13.6 SEZIONE A-A - VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER FLESSIONE SEMPLICE

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{Sd} = -14.067,34$ kNm.

Verifica C.A. S.L.U. - File:

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

N° strati barre 2 Zoom

N°	b [cm]	h [cm]	N°	As [cm²]	d [cm]
1	199	509	1	84,95	6,9
			2	84,95	502,1

Tipo Sezione
☒ Rettang. ☐ Trapezi
☐ a T ☐ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Sollecitazioni
 S.L.U. Metodo n
 N Ed 0 kN
 M xEd -14067,34 kNm
 M yEd 0 kNm

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Tipo rottura
 Lato acciaio - Acciaio snervato

Metodo di calcolo
☒ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Tipo flessione
☒ Retta ☐ Devata

Materiali
 B450C C32/40
 ε_{su} 67,5 ‰ ε_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 450 N/mm² ε_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
 ε_{syd} 2,25 ‰ σ_{c,adm} 12,25 N/mm²
 σ_{s,adm} 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
 τ_{c1} 2,114

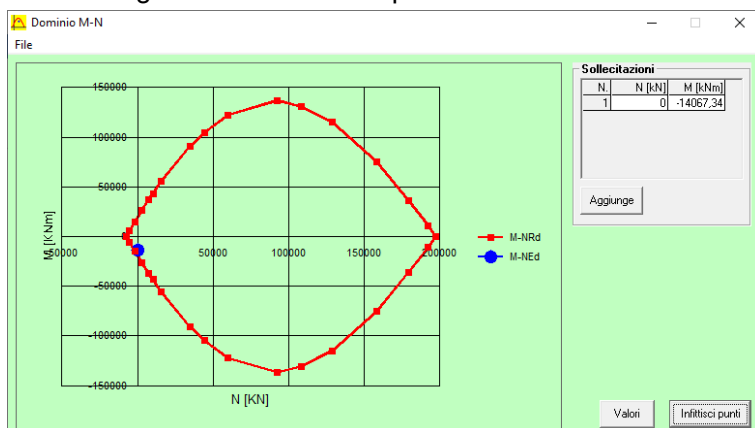
M_{Rd} -18.992 kNm
 σ_c -18,16 N/mm²
 σ_s 450 N/mm²
 ε_c 1,629 ‰
 ε_s 67,5 ‰
 d 502,1 cm
 x 11,83 x/d 0,02357
 δ 0,7

N° rett. 100
 Calcola MRd Dominio M-N
 L₀ 0 cm Col. modello
☐ Precompresso

Il momento resistente risulta pari a:

$$M_{Rd} = -18.992,00 \text{ kNm} > M_{Sd} = -14.067,34 \text{ kNm}$$

Nell'immagine successiva è riportato il dominio di resistenza della sezione:



La verifica risulta pertanto soddisfatta.

13.7 SEZIONE A-A - VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER TAGLIO

L'azione tagliante di calcolo è assunta pari a $V_{sd} = -2.960,89 \text{ kN}$.

VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER TAGLIO - ELEMENTI CON ARMATURE TRASVERSALI RESISTENTI AL TAGLIO

D.M. 17.01.2018 - CAPITOLO 4.1.2.3.5.2

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA SEZIONE

Base della sezione trasversale:	b	199,00	[cm]
Altezza della sezione trasversale:	h	509,00	[cm]
Copri ferro netto:	c	4,00	[cm]
Altezza utile della sezione:	d	505,00	[cm]

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Classe di resistenza del calcestruzzo:		C32/40	
Resistenza caratteristica cubica a compressione:	R_{ck}	40,00	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica cilindrica a compressione:	f_{ck}	33,20	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo a compressione:	f_{cd}	18,81	[N/mm ²]
Tipologia dell'acciaio da armatura:		B450C	
Tensione caratteristica di rottura:	f_{tk}	540,00	[N/mm ²]
Tensione caratteristica di snervamento:	f_{yk}	450,00	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo:	f_{yd}	391,30	[N/mm ²]

AZIONI SOLLECITANTI DI CALCOLO

Azione tagliante di calcolo:	$V_{S,d}$	2960,89	[kN]
Azione normale di calcolo:	$N_{S,d}$	0,00	[kN]

ARMATURA TRASVERSALE

Inclinazione dei puntoni di calcestruzzo:	θ	45,00	[°]
Cotangente dell'angolo θ :	$\cot(\theta)$	1,00	
Inclinazione dell'armatura trasversale rispetto all'asse della trave:	α	90,00	[°]
Numero di bracci dell'armatura trasversale:	n	2,00	
Passo longitudinale delle armature trasversali:	s	20,00	[cm]
Diametro dell'armatura trasversale:	$\emptyset_{trasv}$	16,00	[mm]
Area della singola barra:	A_{barra}	2,01	[cm ²]
Area totale dell'armatura trasversale:	A_{tot}	20,10	[cm ² /m]

VERIFICA ALLO S.L.U. PER TAGLIO

La resistenza di calcolo a "taglio trazione" viene valutata mediante la seguente relazione - D.M. 17.01.2018 [4.1.27]:

$$V_{Rsd} = 0,9 \cdot d \cdot \frac{A_{sw}}{s} \cdot f_{yd} \cdot [\cot(\alpha) + \cot(\theta)] \cdot \sin(\alpha)$$

La resistenza di calcolo a "taglio compressione" viene valutata mediante la seguente relazione - D.M. 17.01.2018 [4.1.28]:

$$V_{Rcd} = 0,9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot f_{cd} \cdot \frac{[\cot(\alpha) + \cot(\theta)]}{[1 + \cot^2(\theta)]}$$

Larghezza minima della sezione:	b_w	199,00	[cm]
Resistenza a compressione ridotta del calcestruzzo:	f_{yd}	9,41	[N/mm ²]
Tensione media di compressione nella sezione:	σ_{cp}	0,00	[N/mm ²]
Coefficiente maggiorativo α_c :	α_c	1,00	
RESISTENZA DI CALCOLO A "TAGLIO TRAZIONE"	V_{Rsd}	3574,74	[kN]
RESISTENZA DI CALCOLO A "TAGLIO COMPRESSIONE"	V_{Rcd}	42539,53	[kN]
AZIONE TAGLIANTE RESISTENTE DELLA SEZIONE:	$V_{R,d}$	3.574,74	[kN]
COEFFICIENTE DI SICUREZZA:	$F_s = V_{R,d} / V_{S,d}$	1,21	

LA VERIFICA RISULTA POSITIVA.

13.8 SEZIONE B-B - SEZIONE ED ARMATURA DI VERIFICA

La sezione di verifica è rettangolare con base pari a **199 cm** e altezza pari a **130 cm**.

L'armatura longitudinale è prevista realizzata come segue:

- **16Ø26** superiori
- **16Ø26** inferiori

L'armatura a taglio è costituita da staffe **Ø16/10**. Il copriferro netto minimo è assunto pari a **40 mm**.

13.9 SEZIONE B-B - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI LIMITAZIONE DELLE TENSIONI

13.9.1 COMBINAZIONE SLE - QUASI PERMANENTE

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a **M_{Sd} = -456,56 kNm**.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo: _____

N° strati barre: 2 **Zoom**

N°	b [cm]	h [cm]	N°	As [cm²]	d [cm]
1	199	130	1	84,95	6,9
			2	84,95	123,10

Sollecitazioni

S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 0 kN
M_{Ed} -456,56 kNm
M_{Ed} 0

P.to applicazione N

Centro Baricentro cls
Coord. [cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo

S.L.U. + S.L.U. - Metodo n

Materiali

B450C C32/40

ε_{su} 67,5 ‰ ε_{c2} 2 ‰
f_{yd} 450 N/mm² ε_{cu} 3,5 ‰
E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
ε_{syd} 2,25 ‰ σ_{c,adm} 12,25 N/mm²
σ_{s,adm} 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
τ_{c1} 2,114

σ_c -1,012 N/mm²
σ_s 47,19 N/mm²

ε_s 0,236 ‰
d 123,1 cm
x 29,96 x/d 0,2434
δ 0,7442

Verifica

N° iterazioni: 4

☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 1,01 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 14,94 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 47,19 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

13.9.2 COMBINAZIONE SLE - FREQUENTE

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = -1.204,64 \text{ kNm}$.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

N° strati barre 2 Zoom

N°	b [cm]	h [cm]
1	199	130

N°	As [cm²]	d [cm]
1	84,95	6,9
2	84,95	123,10

Tipo Sezione
☒ Rettang. ☐ Trapezi
☐ a T ☐ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Sollecitazioni
 S.L.U. Metodo n

N Ed 0 kN
 M Ed 0 kNm
 M yEd 0 kNm

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
☐ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Materiali
 B450C C32/40
 ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 450 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
 ϵ_{syd} 2,25 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 12,25 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
 τ_{c1} 2,114

σ_c -2,67 N/mm²
 σ_s 124,5 N/mm²
 ϵ_s 0,6226 ‰
 d 123,1 cm
 x 29,96 x/d 0,2434
 δ 0,7442

Verifica N° iterazioni: 4

☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 2,67 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 14,94 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 124,50 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

13.9.3 COMBINAZIONE SLE - CARATTERISTICA

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = -1.454,00$ kNm.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

N° strati barre 2 Zoom

N°	b [cm]	h [cm]
1	199	130

N°	As [cm²]	d [cm]
1	84,95	6,9
2	84,95	123,10

Tipo Sezione
☒ Rettang. ☐ Trapezi
☐ a T ☐ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Sollecitazioni
 S.L.U. ☒ Metodo n

N Ed 0 kN
 M Ed 0 kNm
 M yEd 0 kNm

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
☐ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Materiali
 B450C C32/40
 ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 450 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
 ϵ_{syd} 2,25 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 12,25 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
 τ_{c1} 2,114

σ_c -3,223 N/mm²
 σ_s 150,3 N/mm²
 ϵ_s 0,7515 ‰
 d 123,1 cm
 x 29,96 x/d 0,2434
 δ 0,7442

Verifica N° iterazioni: 4

☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 3,22 \text{ N/mm}^2 < 0,60 f_{ck} = 19,92 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 150,30 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

13.10 SEZIONE B-B - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

13.10.1 COMBINAZIONE SLE – QUASI PERMANENTE

Geometria della sezione	
Altezza della sezione	h 1300 [mm]
Larghezza della sezione	b 1990 [mm]
Altezza utile della sezione	d 1231 [mm]
Distanza tra asse armatura e lembo compresso	d' 69 [mm]
Ricoprimento dell'armatura	c 56 [mm]
<u>Armatura tesa ordinaria</u>	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,1}$ 16 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,1}$ 26 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,1}$ 8495 [mm ²]
<u>Armatura tesa di infittimento</u>	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,2}$ 0 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,2}$ 0 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,2}$ 0 [mm ²]
Caratteristiche dei materiali	
Resistenza caratteristica cilindrica del calcestruzzo	f_{ck} 33,2 [MPa]
Resistenza a trazione media del calcestruzzo	f_{ctm} 3,1 [MPa]
Modulo di elasticità del calcestruzzo	E_{cm} 33643 [MPa]
Resistenza a snervamento dell'acciaio	f_{yk} 450 [MPa]
Modulo di elasticità dell'acciaio	E_s 210000 [MPa]
DETERMINAZIONE DELL'AMPIEZZA DELLE FESSURE	
Tensione nell'armatura tesa considerando la sezione fessurata	σ_s 47,19 [MPa]
Asse neutro della sezione	x 299,6 [mm]
Tipo e durata dei carichi applicati	Lunga
Coefficiente di omogeneizzazione	α_e 6,24 [-]
Area totale delle armature presenti nella zona tesa	A_s 8495 [mm ²]
Area efficace tesa di calcestruzzo	$A_{c,eff,1}$ 343275 [mm ²]
	$A_{c,eff,2}$ 663599 [mm ²]
	$A_{c,eff,3}$ 1293500 [mm ²]
	$A_{c,eff,min}$ 343275 [mm ²]
Rapporto tra l'area di acciaio teso e quella di calcestruzzo teso	$\rho_{p,eff}$ 0,02475 [-]
Resistenza efficace media del calcestruzzo	$f_{ct,eff}$ 3,1 [MPa]
Fattore di durata del carico	k_t 0,4 [-]
Differenza tra la deformazione nell'acciaio e nel cls	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{min}$ 0,000135 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{calc.}$ -0,000051 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]$ 0,000135 [-]
Spaziatura tra le barre (calcolata tra i baricentri dei ferri)	s 100 [mm]
Diametro equivalente delle barre	ϕ_{eq} 26,00 [mm]
Spaziatura massima di riferimento	$s_{max,rif}$ 345 [mm]
Coefficienti k per il calcolo dell'ampiezza di fessurazione	k_1 0,800 [-]
	k_2 0,500 [-]
	k_3 3,400 [-]
	k_4 0,425 [-]
Distanza massima tra le fessure	$s_{r,max,1}$ 369 [mm]
	$s_{r,max,2}$ 1301 [mm]
	$s_{r,max}$ 369 [mm]
Ampiezza limite delle fessure per la combinazione di calcolo pertinente	$w_{k,lim}$ 0,20 [mm]
Ampiezza delle fessure (di calcolo)	w_k 0,05 [mm]

13.10.2 COMBINAZIONE SLE – FREQUENTE

Geometria della sezione	
Altezza della sezione	h 1300 [mm]
Larghezza della sezione	b 1990 [mm]
Altezza utile della sezione	d 1231 [mm]
Distanza tra asse armatura e lembo compresso	d' 69 [mm]
Ricoprimento dell'armatura	c 56 [mm]
Armatura tesa ordinaria	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,1}$ 16 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,1}$ 26 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,1}$ 8495 [mm ²]
Armatura tesa di infittimento	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,2}$ 0 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,2}$ 0 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,2}$ 0 [mm ²]
Caratteristiche dei materiali	
Resistenza caratteristica cilindrica del calcestruzzo	f_{ck} 33,2 [MPa]
Resistenza a trazione media del calcestruzzo	f_{ctm} 3,1 [MPa]
Modulo di elasticità del calcestruzzo	E_{cm} 33643 [MPa]
Resistenza a snervamento dell'acciaio	f_{yk} 450 [MPa]
Modulo di elasticità dell'acciaio	E_s 210000 [MPa]
DETERMINAZIONE DELL'AMPIEZZA DELLE FESSURE	
Tensione nell'armatura tesa considerando la sezione fessurata	σ_s 124,5 [MPa]
Asse neutro della sezione	x 299,6 [mm]
Tipo e durata dei carichi applicati	Lunga
Coefficiente di omogeneizzazione	α_e 6,24 [-]
Area totale delle armature presenti nella zona tesa	A_s 8495 [mm ²]
Area efficace tesa di calcestruzzo	$A_{c,eff.1}$ 343275 [mm ²]
	$A_{c,eff.2}$ 663599 [mm ²]
	$A_{c,eff.3}$ 1293500 [mm ²]
	$A_{c,eff.min}$ 343275 [mm ²]
Rapporto tra l'area di acciaio teso e quella di calcestruzzo teso	$\rho_{p,eff}$ 0,02475 [-]
Resistenza efficace media del calcestruzzo	$f_{ct,eff}$ 3,1 [MPa]
Fattore di durata del carico	k_t 0,4 [-]
Differenza tra la deformazione nell'acciaio e nel cls	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{min}$ 0,000356 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{calc.}$ 0,000317 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]$ 0,000356 [-]
Spaziatura tra le barre (calcolata tra i baricentri dei ferri)	s 100 [mm]
Diametro equivalente delle barre	ϕ_{eq} 26,00 [mm]
Spaziatura massima di riferimento	$s_{max,rif}$ 345 [mm]
Coefficienti k per il calcolo dell'ampiezza di fessurazione	k_1 0,800 [-]
	k_2 0,500 [-]
	k_3 3,400 [-]
	k_4 0,425 [-]
Distanza massima tra le fessure	$s_{r,max.1}$ 369 [mm]
	$s_{r,max.2}$ 1301 [mm]
	$s_{r,max}$ 369 [mm]
Ampiezza limite delle fessure per la combinazione di calcolo pertinente	$w_{k,lim}$ 0,30 [mm]
Ampiezza delle fessure (di calcolo)	w_k 0,13 [mm]

13.11 SEZIONE B-B - VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER FLESSIONE SEMPLICE

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{Sd} = -1.970,95 \text{ kNm}$.

Verifica C.A. S.L.U. - File:

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

N° strati barre 2 Zoom

N°	b [cm]	h [cm]	N°	As [cm²]	d [cm]
1	199	130	1	84,95	6,9
			2	84,95	123,10

Sollecitazioni S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 0 kN
M_{Ed} -1970,95 kNm
M_{yEd} 0 kNm

P.to applicazione N
Centro Baricentro cls
Coord.[cm] xN 0 yN 0

Tipo rottura Lato calcestruzzo - Acciaio snervato

M_{Rd} -4,528 kNm

Materiali

B450C C32/40

ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 450 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1 ?
 ϵ_{syd} 2,25 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 12,25 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
 τ_{c1} 2,114

σ_c -18,81 N/mm²
 σ_s 450 N/mm²
 ϵ_c 3,5 ‰
 ϵ_s 46,38 ‰
d 123,1 cm
x 8,637 x/d 0,07017
 δ 0,7

Tipo Sezione
Rettan.re Trapezi
a T Circolare
Rettangoli Coord.

Metodo di calcolo
S.L.U. + S.L.U. -
Metodo n

Tipo flessione
Retta Deviata

N° rett. 100

Calcola MRd Dominio M-N

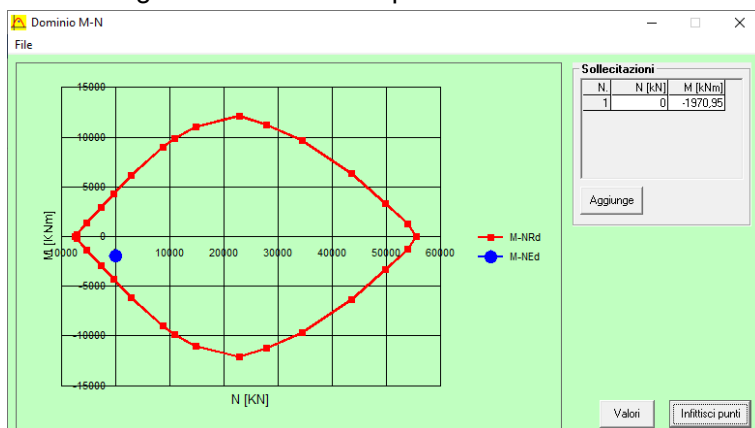
L₀ 0 cm Col. modello

Precompresso

Il momento resistente risulta pari a:

$$M_{Rd} = -4.528,00 \text{ kNm} > M_{Sd} = -1.970,95 \text{ kNm}$$

Nell'immagine successiva è riportato il dominio di resistenza della sezione:



La verifica risulta pertanto soddisfatta.

13.12 SEZIONE B-B - VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER TAGLIO

L'azione tagliante di calcolo è assunta pari a $V_{sd} = -1.623,82$ kN.

VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER TAGLIO - ELEMENTI CON ARMATURE TRASVERSALI RESISTENTI AL TAGLIO

D.M. 17.01.2018 - CAPITOLO 4.1.2.3.5.2

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA SEZIONE

Base della sezione trasversale:	b	199,00	[cm]
Altezza della sezione trasversale:	h	130,00	[cm]
Copri ferro netto:	c	4,00	[cm]
Altezza utile della sezione:	d	126,00	[cm]

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Classe di resistenza del calcestruzzo:		C32/40	
Resistenza caratteristica cubica a compressione:	R_{ck}	40,00	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica cilindrica a compressione:	f_{ck}	33,20	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo a compressione:	f_{cd}	18,81	[N/mm ²]
Tipologia dell'acciaio da armatura:		B450C	
Tensione caratteristica di rottura:	f_{tk}	540,00	[N/mm ²]
Tensione caratteristica di snervamento:	f_{yk}	450,00	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo:	f_{yd}	391,30	[N/mm ²]

AZIONI SOLLECITANTI DI CALCOLO

Azione tagliante di calcolo:	$V_{S,d}$	1623,83	[kN]
Azione normale di calcolo:	$N_{S,d}$	0,00	[kN]

ARMATURA TRASVERSALE

Inclinazione dei puntoni di calcestruzzo:	θ	45,00	[°]
Cotangente dell'angolo θ :	$\cot(\theta)$	1,00	
Inclinazione dell'armatura trasversale rispetto all'asse della trave:	α	90,00	[°]
Numero di bracci dell'armatura trasversale:	n	2,00	
Passo longitudinale delle armature trasversali:	s	10,00	[cm]
Diametro dell'armatura trasversale:	$\emptyset_{trasv}$	16,00	[mm]
Area della singola barra:	A_{barra}	2,01	[cm ²]
Area totale dell'armatura trasversale:	A_{tot}	40,20	[cm ² /m]

VERIFICA ALLO S.L.U. PER TAGLIO

La resistenza di calcolo a "taglio trazione" viene valutata mediante la seguente relazione - D.M. 17.01.2018 [4.1.27]:

$$V_{Rsd} = 0,9 \cdot d \cdot \frac{A_{sw}}{s} \cdot f_{yd} \cdot [\cot(\alpha) + \cot(\theta)] \cdot \sin(\alpha)$$

La resistenza di calcolo a "taglio compressione" viene valutata mediante la seguente relazione - D.M. 17.01.2018 [4.1.28]:

$$V_{Rcd} = 0,9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot f_{cd} \cdot \frac{[\cot(\alpha) + \cot(\theta)]}{[1 + \cot^2(\theta)]}$$

Larghezza minima della sezione:	b_w	199,00	[cm]
Resistenza a compressione ridotta del calcestruzzo:	f_{yd}	9,41	[N/mm ²]
Tensione media di compressione nella sezione:	σ_{cp}	0,00	[N/mm ²]
Coefficiente maggiorativo α_c :	α_c	1,00	
RESISTENZA DI CALCOLO A "TAGLIO TRAZIONE"	V_{Rsd}	1783,83	[kN]
RESISTENZA DI CALCOLO A "TAGLIO COMPRESSIONE"	V_{Rcd}	10613,82	[kN]
AZIONE TAGLIANTE RESISTENTE DELLA SEZIONE:	$V_{R,d}$	1.783,83	[kN]
COEFFICIENTE DI SICUREZZA:	$F_s = V_{R,d} / V_{S,d}$	1,10	

LA VERIFICA RISULTA POSITIVA.

13.13 SEZIONE C-C - SEZIONE ED ARMATURA DI VERIFICA

La sezione di verifica è rettangolare con base pari a **199 cm** e altezza pari a **130 cm**.

L'armatura longitudinale è prevista realizzata come segue:

- **16Ø26** superiori
- **16Ø26** inferiori

L'armatura a taglio è costituita da staffe **Ø16/20**. Il copriferro netto minimo è assunto pari a **40 mm**.

13.14 SEZIONE C-C - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI LIMITAZIONE DELLE TENSIONI

13.14.1 COMBINAZIONE SLE - QUASI PERMANENTE

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a **M_{Sd} = 433,84 kNm**.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo: _____

N° strati barre: 2 **Zoom**

N°	b [cm]	h [cm]	N°	As [cm²]	d [cm]
1	199	130	1	84,95	6,9
			2	84,95	123,10

Sollecitazioni

S.L.U. **Metodo n**

N_{Ed} 0 kN
M_{Ed} 433,84 kNm
M_{Ed} 0

P.to applicazione N

☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo

☒ S.L.U. + ☐ S.L.U. - ☐ Metodo n

Materiali

B450C C32/40

ε_{su} 67,5 ‰ ε_{c2} 2 ‰
f_{yd} 450 N/mm² ε_{cu} 3,5 ‰
E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
ε_{syd} 2,25 ‰ σ_{c,adm} 12,25 N/mm²
σ_{s,adm} 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
τ_{c1} 2,114

σ_c -0,9616 N/mm²
σ_s 44,85 N/mm²

Verifica

N° iterazioni: 4

d 123,1 cm
x 29,96 x/d 0,2434
δ 0,7442

☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 0,96 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 11,20 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 44,85 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

13.14.2 COMBINAZIONE SLE - FREQUENTE

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.108,41 \text{ kNm}$.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

N° strati barre 2 Zoom

N°	b [cm]	h [cm]
1	199	130

N°	As [cm²]	d [cm]
1	84,95	6,9
2	84,95	123,10

Tipo Sezione
☒ Rettang. ☐ Trapezi
☐ a T ☐ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Sollecitazioni
 S.L.U. ☒ Metodo n

N Ed 0 kN
 M xEd 0 kNm
 M yEd 0 kNm

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
☐ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Materiali
 B450C C32/40
 ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 450 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
 ϵ_{syd} 2,25 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 12,25 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
 τ_{c1} 2,114

σ_c -2,457 N/mm²
 σ_s 114,6 N/mm²
 ϵ_s 0,5729 ‰
 d 123,1 cm
 x 29,96 x/d 0,2434
 δ 0,7442

Verifica

N° iterazioni: 4

☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 2,46 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 11,20 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 114,60 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

13.14.3 COMBINAZIONE SLE - CARATTERISTICA

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.345,42 \text{ kNm}$.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

N° strati barre 2 Zoom

N°	b [cm]	h [cm]
1	199	130

N°	As [cm²]	d [cm]
1	84,95	6,9
2	84,95	123,10

Tipo Sezione
☒ Rettang. ☐ Trapezi
☐ a T ☐ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Sollecitazioni
 S.L.U. ☒ Metodo n

N Ed 0 kN
 M Ed 0 1345,42 kNm
 M xEd 0
 M yEd 0

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
☐ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Materiali
 B450C C32/40
 ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 450 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1
 ϵ_{syd} 2,25 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 12,25 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
 τ_{c1} 2,114

σ_c -2,982 N/mm²
 σ_s 139,1 N/mm²
 ϵ_s 0,6954 ‰
 d 123,1 cm
 x 29,96 x/d 0,2434
 δ 0,7442

Verifica

N° iterazioni: 4

☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 2,98 \text{ N/mm}^2 < 0,60 f_{ck} = 14,94 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 139,10 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

13.15 SEZIONE C-C - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

13.15.1 COMBINAZIONE SLE – QUASI PERMANENTE

Geometria della sezione	
Altezza della sezione	h 1300 [mm]
Larghezza della sezione	b 1990 [mm]
Altezza utile della sezione	d 1231 [mm]
Distanza tra asse armatura e lembo compresso	d' 69 [mm]
Ricoprimento dell'armatura	c 56 [mm]
<u>Armatura tesa ordinaria</u>	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,1}$ 16 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,1}$ 26 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,1}$ 8495 [mm ²]
<u>Armatura tesa di infittimento</u>	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,2}$ 0 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,2}$ 0 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,2}$ 0 [mm ²]
Caratteristiche dei materiali	
Resistenza caratteristica cilindrica del calcestruzzo	f_{ck} 33,2 [MPa]
Resistenza a trazione media del calcestruzzo	f_{ctm} 3,1 [MPa]
Modulo di elasticità del calcestruzzo	E_{cm} 33643 [MPa]
Resistenza a snervamento dell'acciaio	f_{yk} 450 [MPa]
Modulo di elasticità dell'acciaio	E_s 210000 [MPa]
DETERMINAZIONE DELL'AMPIEZZA DELLE FESSURE	
Tensione nell'armatura tesa considerando la sezione fessurata	σ_s 44,85 [MPa]
Asse neutro della sezione	x 299,6 [mm]
Tipo e durata dei carichi applicati	Lunga
Coefficiente di omogeneizzazione	α_e 6,24 [-]
Area totale delle armature presenti nella zona tesa	A_s 8495 [mm ²]
Area efficace tesa di calcestruzzo	$A_{c,eff,1}$ 343275 [mm ²]
	$A_{c,eff,2}$ 663599 [mm ²]
	$A_{c,eff,3}$ 1293500 [mm ²]
	$A_{c,eff,min}$ 343275 [mm ²]
Rapporto tra l'area di acciaio teso e quella di calcestruzzo teso	$\rho_{p,eff}$ 0,02475 [-]
Resistenza efficace media del calcestruzzo	$f_{ct,eff}$ 3,1 [MPa]
Fattore di durata del carico	k_t 0,4 [-]
Differenza tra la deformazione nell'acciaio e nel cls	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{min}$ 0,000128 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{calc.}$ -0,000062 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]$ 0,000128 [-]
Spaziatura tra le barre (calcolata tra i baricentri dei ferri)	s 100 [mm]
Diametro equivalente delle barre	ϕ_{eq} 26,00 [mm]
Spaziatura massima di riferimento	$s_{max,rif}$ 345 [mm]
Coefficienti k per il calcolo dell'ampiezza di fessurazione	k_1 0,800 [-]
	k_2 0,500 [-]
	k_3 3,400 [-]
	k_4 0,425 [-]
Distanza massima tra le fessure	$s_{r,max,1}$ 369 [mm]
	$s_{r,max,2}$ 1301 [mm]
	$s_{r,max}$ 369 [mm]
Ampiezza limite delle fessure per la combinazione di calcolo pertinente	$w_{k,lim}$ 0,20 [mm]
Ampiezza delle fessure (di calcolo)	w_k 0,05 [mm]

13.15.2 COMBINAZIONE SLE – FREQUENTE

Geometria della sezione	
Altezza della sezione	h 1300 [mm]
Larghezza della sezione	b 1990 [mm]
Altezza utile della sezione	d 1231 [mm]
Distanza tra asse armatura e lembo compresso	d' 69 [mm]
Ricoprimento dell'armatura	c 56 [mm]
Armatura tesa ordinaria	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,1}$ 16 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,1}$ 26 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,1}$ 8495 [mm ²]
Armatura tesa di infittimento	
Numero di ferri tesi presenti nella sezione	$n_{f,2}$ 0 [-]
Diametro dei ferri tesi presenti nella sezione	$\phi_{f,2}$ 0 [mm]
Area dei ferri tesi presenti nella sezione	$A_{sf,2}$ 0 [mm ²]
Caratteristiche dei materiali	
Resistenza caratteristica cilindrica del calcestruzzo	f_{ck} 33,2 [MPa]
Resistenza a trazione media del calcestruzzo	f_{ctm} 3,1 [MPa]
Modulo di elasticità del calcestruzzo	E_{cm} 33643 [MPa]
Resistenza a snervamento dell'acciaio	f_{yk} 450 [MPa]
Modulo di elasticità dell'acciaio	E_s 210000 [MPa]
DETERMINAZIONE DELL'AMPIEZZA DELLE FESSURE	
Tensione nell'armatura tesa considerando la sezione fessurata	σ_s 114,6 [MPa]
Asse neutro della sezione	x 299,6 [mm]
Tipo e durata dei carichi applicati	Lunga
Coefficiente di omogeneizzazione	α_e 6,24 [-]
Area totale delle armature presenti nella zona tesa	A_s 8495 [mm ²]
Area efficace tesa di calcestruzzo	$A_{c,eff,1}$ 343275 [mm ²]
	$A_{c,eff,2}$ 663599 [mm ²]
	$A_{c,eff,3}$ 1293500 [mm ²]
	$A_{c,eff,min}$ 343275 [mm ²]
Rapporto tra l'area di acciaio teso e quella di calcestruzzo teso	$\rho_{p,eff}$ 0,02475 [-]
Resistenza efficace media del calcestruzzo	$f_{ct,eff}$ 3,1 [MPa]
Fattore di durata del carico	k_t 0,4 [-]
Differenza tra la deformazione nell'acciaio e nel cls	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{min}$ 0,000327 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]_{calc.}$ 0,000270 [-]
	$[\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}]$ 0,000327 [-]
Spaziatura tra le barre (calcolata tra i baricentri dei ferri)	s 100 [mm]
Diametro equivalente delle barre	ϕ_{eq} 26,00 [mm]
Spaziatura massima di riferimento	$s_{max,rif}$ 345 [mm]
Coefficienti k per il calcolo dell'ampiezza di fessurazione	k_1 0,800 [-]
	k_2 0,500 [-]
	k_3 3,400 [-]
	k_4 0,425 [-]
Distanza massima tra le fessure	$s_{r,max,1}$ 369 [mm]
	$s_{r,max,2}$ 1301 [mm]
	$s_{r,max}$ 369 [mm]
Ampiezza limite delle fessure per la combinazione di calcolo pertinente	$w_{k,lim}$ 0,30 [mm]
Ampiezza delle fessure (di calcolo)	w_k 0,12 [mm]

13.16 SEZIONE C-C - VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER FLESSIONE SEMPLICE

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{Sd} = 1.823,43 \text{ kNm}$.

Verifica C.A. S.L.U. - File:

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

N° strati barre 2 Zoom

N°	b [cm]	h [cm]	N°	As [cm²]	d [cm]
1	199	130	1	84,95	6,9
			2	84,95	123,10

Sollecitazioni S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 0 kN
M_{Ed} 1823,43 kNm
M_{yEd} 0 kNm

P.to applicazione N
Centro Baricentro cls
Coord.[cm] xN 0 yN 0

Tipo rottura Lato calcestruzzo - Acciaio snervato

M_{Rd} 4,528 kNm

Materiali

8450C C32/40

ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 450 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 18,81 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 1 ?
 ϵ_{syd} 2,25 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 12,25 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,7333
 τ_{c1} 2,114

σ_c -18,81 N/mm²
 ϵ_c 3,5 ‰
 ϵ_s 46,38 ‰
d 123,1 cm
x 8,637 x/d 0,07017
 δ 0,7

Tipo Sezione
Rettan.re Trapezi
a T Circolare
Rettangoli Coord.

Metodo di calcolo
S.L.U. + S.L.U. -
Metodo n

Tipo flessione
Retta Deviata

N° rett. 100

Calcola MRd Dominio M-N

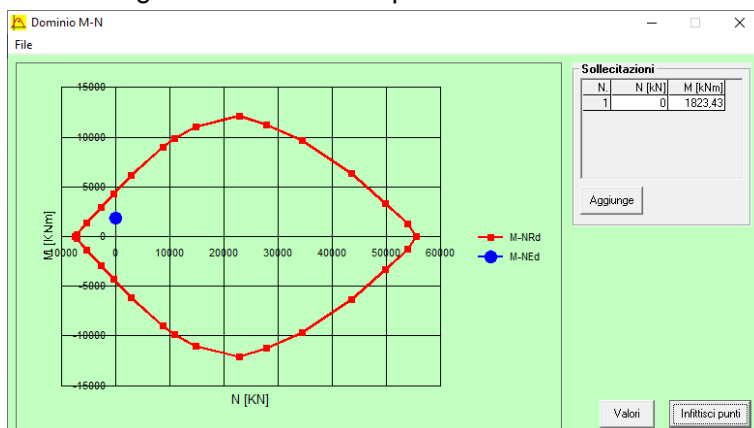
L₀ 0 cm Col. modello

Precompresso

Il momento resistente risulta pari a:

$$M_{Rd} = 4.528,00 \text{ kNm} > M_{Sd} = 1.823,43 \text{ kNm}$$

Nell'immagine successiva è riportato il dominio di resistenza della sezione:



La verifica risulta pertanto soddisfatta.

14 SPALLE- VALUTAZIONE DELLE AZIONI SOLLECITANTI SUI PALI DI FONDAZIONE

14.1 SPALLA "A" - AZIONI SOLLECITANTI DESUNTE DAL MODELLO DI CALCOLO

14.1.1 ZATTERA SINISTRA

Nelle tabelle successive sono riepilogati i valori delle azioni sollecitanti (azione normale e taglio nelle due direzioni trasversali) valutati in corrispondenza delle molle elastiche mediante le quali sono stati modellati i pali di fondazione all'interno del modello di calcolo tridimensionale.

Per ciascun palo è stata determinata anche la risultante di taglio orizzontale, valutata come combinazione quadratica delle azioni taglianti valutate lungo le due direzioni orizzontali ortogonali.

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Quasi Permanenti

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V, Sd}$ [kN]
SP.A-SX-1	SLE - Q.P.01	Max	102,85	17,44	1.853,69	104,31
SP.A-SX-1	SLE - Q.P.01	Min	102,85	17,44	1.853,69	104,31
SP.A-SX-1	SLE - Q.P.02	Max	104,77	18,47	1.859,16	106,38
SP.A-SX-1	SLE - Q.P.02	Min	104,77	18,47	1.859,16	106,38
SP.A-SX-2	SLE - Q.P.01	Max	101,42	10,04	1.140,31	101,91
SP.A-SX-2	SLE - Q.P.01	Min	101,42	10,04	1.140,31	101,91
SP.A-SX-2	SLE - Q.P.02	Max	103,35	12,09	1.143,81	104,05
SP.A-SX-2	SLE - Q.P.02	Min	103,35	12,09	1.143,81	104,05
SP.A-SX-3	SLE - Q.P.01	Max	86,77	20,03	369,69	89,05
SP.A-SX-3	SLE - Q.P.01	Min	86,77	20,03	369,69	89,05
SP.A-SX-3	SLE - Q.P.02	Max	88,33	22,68	370,79	91,20
SP.A-SX-3	SLE - Q.P.02	Min	88,33	22,68	370,79	91,20
SP.A-SX-4	SLE - Q.P.01	Max	5,86	-142,67	2.145,20	142,79
SP.A-SX-4	SLE - Q.P.01	Min	5,86	-142,67	2.145,20	142,79
SP.A-SX-4	SLE - Q.P.02	Max	6,82	-141,40	2.147,05	141,56
SP.A-SX-4	SLE - Q.P.02	Min	6,82	-141,40	2.147,05	141,56
SP.A-SX-5	SLE - Q.P.01	Max	-2,43	-59,38	1.100,18	59,43
SP.A-SX-5	SLE - Q.P.01	Min	-2,43	-59,38	1.100,18	59,43
SP.A-SX-5	SLE - Q.P.02	Max	-1,37	-56,97	1.098,41	56,98
SP.A-SX-5	SLE - Q.P.02	Min	-1,37	-56,97	1.098,41	56,98
SP.A-SX-6	SLE - Q.P.01	Max	-66,43	-320,58	2.350,34	327,39
SP.A-SX-6	SLE - Q.P.01	Min	-66,43	-320,58	2.350,34	327,39
SP.A-SX-6	SLE - Q.P.02	Max	-66,78	-320,33	2.350,64	327,22
SP.A-SX-6	SLE - Q.P.02	Min	-66,78	-320,33	2.350,64	327,22
SP.A-SX-7	SLE - Q.P.01	Max	-75,60	-157,51	1.392,29	174,72
SP.A-SX-7	SLE - Q.P.01	Min	-75,60	-157,51	1.392,29	174,72
SP.A-SX-7	SLE - Q.P.02	Max	-75,62	-155,75	1.388,11	173,14
SP.A-SX-7	SLE - Q.P.02	Min	-75,62	-155,75	1.388,11	173,14
SP.A-SX-8	SLE - Q.P.01	Max	-50,19	-36,93	455,01	62,31
SP.A-SX-8	SLE - Q.P.01	Min	-50,19	-36,93	455,01	62,31
SP.A-SX-8	SLE - Q.P.02	Max	-49,77	-34,23	448,72	60,41
SP.A-SX-8	SLE - Q.P.02	Min	-49,77	-34,23	448,72	60,41

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Frequenti

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V, Sd}$ [kN]
SP.A-SX-1	SLE - FREQ.01	Max	111,71	28,09	2.000,89	115,18
SP.A-SX-1	SLE - FREQ.01	Min	102,85	17,42	1.853,69	104,31
SP.A-SX-1	SLE - FREQ.02	Max	113,63	29,12	2.006,36	117,30
SP.A-SX-1	SLE - FREQ.02	Min	104,77	18,45	1.859,16	106,38
SP.A-SX-1	SLE - FREQ.03	Max	102,65	17,33	1.853,15	104,10
SP.A-SX-1	SLE - FREQ.03	Min	102,65	17,33	1.853,15	104,10
SP.A-SX-1	SLE - FREQ.04	Max	104,96	18,57	1.859,71	106,59
SP.A-SX-1	SLE - FREQ.04	Min	104,96	18,57	1.859,71	106,59
SP.A-SX-2	SLE - FREQ.01	Max	109,87	15,90	1.228,45	111,01
SP.A-SX-2	SLE - FREQ.01	Min	101,42	10,04	1.140,31	101,91
SP.A-SX-2	SLE - FREQ.02	Max	111,80	17,95	1.231,94	113,23
SP.A-SX-2	SLE - FREQ.02	Min	103,35	12,09	1.143,80	104,05
SP.A-SX-2	SLE - FREQ.03	Max	101,22	9,84	1.139,97	101,70
SP.A-SX-2	SLE - FREQ.03	Min	101,22	9,84	1.139,97	101,70
SP.A-SX-2	SLE - FREQ.04	Max	103,54	12,30	1.144,16	104,27
SP.A-SX-2	SLE - FREQ.04	Min	103,54	12,30	1.144,16	104,27
SP.A-SX-3	SLE - FREQ.01	Max	93,62	22,23	388,08	96,23
SP.A-SX-3	SLE - FREQ.01	Min	86,77	19,90	367,87	89,02
SP.A-SX-3	SLE - FREQ.02	Max	95,19	24,88	389,18	98,38
SP.A-SX-3	SLE - FREQ.02	Min	88,33	22,55	368,97	91,16
SP.A-SX-3	SLE - FREQ.03	Max	86,61	19,76	369,58	88,84
SP.A-SX-3	SLE - FREQ.03	Min	86,61	19,76	369,58	88,84
SP.A-SX-3	SLE - FREQ.04	Max	88,49	22,95	370,90	91,41
SP.A-SX-3	SLE - FREQ.04	Min	88,49	22,95	370,90	91,41
SP.A-SX-4	SLE - FREQ.01	Max	11,54	-142,67	2.332,58	143,14
SP.A-SX-4	SLE - FREQ.01	Min	5,86	-149,87	2.145,20	149,98
SP.A-SX-4	SLE - FREQ.02	Max	12,50	-141,40	2.334,43	141,95
SP.A-SX-4	SLE - FREQ.02	Min	6,82	-148,59	2.147,05	148,75
SP.A-SX-4	SLE - FREQ.03	Max	5,76	-142,80	2.145,01	142,92
SP.A-SX-4	SLE - FREQ.03	Min	5,76	-142,80	2.145,01	142,92
SP.A-SX-4	SLE - FREQ.04	Max	6,91	-141,27	2.147,24	141,44
SP.A-SX-4	SLE - FREQ.04	Min	6,91	-141,27	2.147,24	141,44

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-SX-5	SLE - FREQ.01	Max	0,87	-59,38	1.199,20	59,38
SP.A-SX-5	SLE - FREQ.01	Min	-4,46	-63,92	1.100,17	64,07
SP.A-SX-5	SLE - FREQ.02	Max	1,92	-56,97	1.197,44	57,00
SP.A-SX-5	SLE - FREQ.02	Min	-3,41	-61,51	1.098,41	61,60
SP.A-SX-5	SLE - FREQ.03	Max	-2,53	-59,62	1.100,36	59,67
SP.A-SX-5	SLE - FREQ.03	Min	-2,53	-59,62	1.100,36	59,67
SP.A-SX-5	SLE - FREQ.04	Max	-1,27	-56,73	1.098,24	56,74
SP.A-SX-5	SLE - FREQ.04	Min	-1,27	-56,73	1.098,24	56,74
SP.A-SX-6	SLE - FREQ.01	Max	-63,05	-320,58	2.551,65	326,72
SP.A-SX-6	SLE - FREQ.01	Min	-67,18	-342,25	2.350,34	348,78
SP.A-SX-6	SLE - FREQ.02	Max	-63,41	-320,33	2.551,96	326,55
SP.A-SX-6	SLE - FREQ.02	Min	-67,53	-342,00	2.350,64	348,60
SP.A-SX-6	SLE - FREQ.03	Max	-66,39	-320,61	2.350,31	327,41
SP.A-SX-6	SLE - FREQ.03	Min	-66,39	-320,61	2.350,31	327,41
SP.A-SX-6	SLE - FREQ.04	Max	-66,82	-320,31	2.350,67	327,20
SP.A-SX-6	SLE - FREQ.04	Min	-66,82	-320,31	2.350,67	327,20
SP.A-SX-7	SLE - FREQ.01	Max	-73,29	-157,51	1.520,44	173,73
SP.A-SX-7	SLE - FREQ.01	Min	-77,99	-170,52	1.392,29	187,51
SP.A-SX-7	SLE - FREQ.02	Max	-73,30	-155,75	1.516,26	172,14
SP.A-SX-7	SLE - FREQ.02	Min	-78,00	-168,76	1.388,11	185,91
SP.A-SX-7	SLE - FREQ.03	Max	-75,60	-157,69	1.392,71	174,88
SP.A-SX-7	SLE - FREQ.03	Min	-75,60	-157,69	1.392,71	174,88
SP.A-SX-7	SLE - FREQ.04	Max	-75,62	-155,58	1.387,69	172,98
SP.A-SX-7	SLE - FREQ.04	Min	-75,62	-155,58	1.387,69	172,98
SP.A-SX-8	SLE - FREQ.01	Max	-48,07	-36,93	498,00	60,62
SP.A-SX-8	SLE - FREQ.01	Min	-53,09	-43,39	454,76	68,56
SP.A-SX-8	SLE - FREQ.02	Max	-47,66	-34,23	491,71	58,68
SP.A-SX-8	SLE - FREQ.02	Min	-52,68	-40,69	448,47	66,56
SP.A-SX-8	SLE - FREQ.03	Max	-50,23	-37,19	455,64	62,50
SP.A-SX-8	SLE - FREQ.03	Min	-50,23	-37,19	455,64	62,50
SP.A-SX-8	SLE - FREQ.04	Max	-49,73	-33,96	448,10	60,22
SP.A-SX-8	SLE - FREQ.04	Min	-49,73	-33,96	448,10	60,22

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Caratteristiche

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-SX-1	SLE - CAR.01	Max	113,60	38,81	2.060,84	120,05
SP.A-SX-1	SLE - CAR.01	Min	101,79	24,58	1.864,58	104,71
SP.A-SX-1	SLE - CAR.02	Max	115,91	40,05	2.067,40	122,63
SP.A-SX-1	SLE - CAR.02	Min	104,09	25,82	1.871,14	107,25
SP.A-SX-1	SLE - CAR.03	Max	115,33	24,26	2.037,97	117,86
SP.A-SX-1	SLE - CAR.03	Min	103,52	10,04	1.841,71	104,00
SP.A-SX-1	SLE - CAR.04	Max	117,64	25,50	2.044,53	120,37
SP.A-SX-1	SLE - CAR.04	Min	105,82	11,28	1.848,27	106,42
SP.A-SX-1	SLE - CAR.05	Max	110,07	40,11	2.019,40	117,15
SP.A-SX-1	SLE - CAR.05	Min	101,21	29,44	1.872,20	105,40
SP.A-SX-1	SLE - CAR.06	Max	112,38	41,34	2.025,96	119,74
SP.A-SX-1	SLE - CAR.06	Min	103,52	30,68	1.878,76	107,97
SP.A-SX-1	SLE - CAR.07	Max	112,95	15,86	1.981,28	114,06
SP.A-SX-1	SLE - CAR.07	Min	104,09	5,20	1.834,09	104,22
SP.A-SX-1	SLE - CAR.08	Max	115,26	17,10	1.987,84	116,52
SP.A-SX-1	SLE - CAR.08	Min	106,40	6,43	1.840,65	106,59
SP.A-SX-1	SLE - CAR.09	Max	109,88	34,84	2.009,59	115,27
SP.A-SX-1	SLE - CAR.09	Min	101,02	24,18	1.862,40	103,87
SP.A-SX-1	SLE - CAR.10	Max	113,72	36,91	2.020,52	119,56
SP.A-SX-1	SLE - CAR.10	Min	104,86	26,24	1.873,33	108,10
SP.A-SX-1	SLE - CAR.11	Max	111,61	20,30	1.986,72	113,44
SP.A-SX-1	SLE - CAR.11	Min	102,75	9,63	1.839,53	103,20
SP.A-SX-1	SLE - CAR.12	Max	115,45	22,36	1.997,65	117,60
SP.A-SX-1	SLE - CAR.12	Min	106,59	11,70	1.850,46	107,23
SP.A-SX-2	SLE - CAR.01	Max	110,95	23,68	1.270,42	113,45
SP.A-SX-2	SLE - CAR.01	Min	99,68	15,87	1.152,90	100,94
SP.A-SX-2	SLE - CAR.02	Max	113,27	26,13	1.274,61	116,25
SP.A-SX-2	SLE - CAR.02	Min	102,00	18,32	1.157,09	103,63
SP.A-SX-2	SLE - CAR.03	Max	114,03	11,62	1.244,54	114,62
SP.A-SX-2	SLE - CAR.03	Min	102,76	3,81	1.127,02	102,83
SP.A-SX-2	SLE - CAR.04	Max	116,35	14,07	1.248,73	117,20
SP.A-SX-2	SLE - CAR.04	Min	105,08	6,26	1.131,22	105,27
SP.A-SX-2	SLE - CAR.05	Max	107,11	25,74	1.249,66	110,16
SP.A-SX-2	SLE - CAR.05	Min	98,66	19,89	1.161,53	100,64
SP.A-SX-2	SLE - CAR.06	Max	109,43	28,20	1.253,86	113,00
SP.A-SX-2	SLE - CAR.06	Min	100,98	22,34	1.165,72	103,42
SP.A-SX-2	SLE - CAR.07	Max	112,24	5,64	1.206,54	112,38
SP.A-SX-2	SLE - CAR.07	Min	103,79	-0,21	1.118,40	103,79
SP.A-SX-2	SLE - CAR.08	Max	114,56	8,10	1.210,73	114,85
SP.A-SX-2	SLE - CAR.08	Min	106,11	2,24	1.122,59	106,13
SP.A-SX-2	SLE - CAR.09	Max	107,36	20,91	1.239,64	109,38
SP.A-SX-2	SLE - CAR.09	Min	98,91	15,05	1.151,50	100,05
SP.A-SX-2	SLE - CAR.10	Max	111,23	25,00	1.246,63	114,00
SP.A-SX-2	SLE - CAR.10	Min	102,78	19,14	1.158,49	104,54
SP.A-SX-2	SLE - CAR.11	Max	110,44	8,85	1.213,77	110,80
SP.A-SX-2	SLE - CAR.11	Min	101,99	2,99	1.125,63	102,03
SP.A-SX-2	SLE - CAR.12	Max	114,31	12,94	1.220,75	115,04
SP.A-SX-2	SLE - CAR.12	Min	105,86	7,08	1.132,61	106,09

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-SX-3	SLE - CAR.01	Max	94,00	27,10	405,21	97,83
SP.A-SX-3	SLE - CAR.01	Min	84,87	23,99	378,26	88,19
SP.A-SX-3	SLE - CAR.02	Max	95,88	30,29	406,52	100,55
SP.A-SX-3	SLE - CAR.02	Min	86,74	27,18	379,57	90,90
SP.A-SX-3	SLE - CAR.03	Max	97,50	18,30	383,00	99,20
SP.A-SX-3	SLE - CAR.03	Min	88,36	15,19	356,05	89,65
SP.A-SX-3	SLE - CAR.04	Max	99,37	21,48	384,32	101,67
SP.A-SX-3	SLE - CAR.04	Min	90,23	18,37	357,36	92,08
SP.A-SX-3	SLE - CAR.05	Max	90,56	29,30	406,48	95,18
SP.A-SX-3	SLE - CAR.05	Min	83,70	26,97	386,27	87,94
SP.A-SX-3	SLE - CAR.06	Max	92,43	32,49	407,80	97,97
SP.A-SX-3	SLE - CAR.06	Min	85,58	30,15	387,59	90,73
SP.A-SX-3	SLE - CAR.07	Max	96,38	14,63	369,47	97,48
SP.A-SX-3	SLE - CAR.07	Min	89,52	12,30	349,25	90,36
SP.A-SX-3	SLE - CAR.08	Max	98,25	17,81	370,78	99,85
SP.A-SX-3	SLE - CAR.08	Min	91,40	15,48	350,57	92,70
SP.A-SX-3	SLE - CAR.09	Max	91,09	25,31	398,64	94,54
SP.A-SX-3	SLE - CAR.09	Min	84,24	22,98	378,43	87,32
SP.A-SX-3	SLE - CAR.10	Max	94,22	30,61	400,83	99,07
SP.A-SX-3	SLE - CAR.10	Min	87,37	28,28	380,62	91,83
SP.A-SX-3	SLE - CAR.11	Max	94,59	16,50	376,43	96,02
SP.A-SX-3	SLE - CAR.11	Min	87,73	14,17	356,22	88,87
SP.A-SX-3	SLE - CAR.12	Max	97,71	21,81	378,63	100,12
SP.A-SX-3	SLE - CAR.12	Min	90,86	19,48	358,41	92,92
SP.A-SX-4	SLE - CAR.01	Max	13,33	-137,03	2.393,91	137,68
SP.A-SX-4	SLE - CAR.01	Min	5,76	-146,62	2.144,07	146,74
SP.A-SX-4	SLE - CAR.02	Max	14,48	-135,50	2.396,13	136,27
SP.A-SX-4	SLE - CAR.02	Min	6,91	-145,09	2.146,30	145,25
SP.A-SX-4	SLE - CAR.03	Max	13,34	-148,57	2.395,79	149,17
SP.A-SX-4	SLE - CAR.03	Min	5,77	-158,16	2.145,95	158,27
SP.A-SX-4	SLE - CAR.04	Max	14,49	-147,04	2.398,02	147,75
SP.A-SX-4	SLE - CAR.04	Min	6,92	-156,63	2.148,18	156,78
SP.A-SX-4	SLE - CAR.05	Max	11,44	-133,18	2.330,82	133,67
SP.A-SX-4	SLE - CAR.05	Min	5,76	-140,38	2.143,44	140,49
SP.A-SX-4	SLE - CAR.06	Max	12,59	-131,65	2.333,05	132,25
SP.A-SX-4	SLE - CAR.06	Min	6,91	-138,85	2.145,67	139,02
SP.A-SX-4	SLE - CAR.07	Max	11,45	-152,42	2.333,96	152,85
SP.A-SX-4	SLE - CAR.07	Min	5,77	-159,61	2.146,58	159,72
SP.A-SX-4	SLE - CAR.08	Max	12,60	-150,89	2.336,18	151,41
SP.A-SX-4	SLE - CAR.08	Min	6,92	-158,08	2.148,81	158,23
SP.A-SX-4	SLE - CAR.09	Max	11,06	-137,54	2.330,71	137,98
SP.A-SX-4	SLE - CAR.09	Min	5,38	-144,73	2.143,33	144,83
SP.A-SX-4	SLE - CAR.10	Max	12,97	-134,99	2.334,42	135,61
SP.A-SX-4	SLE - CAR.10	Min	7,29	-142,18	2.147,04	142,37
SP.A-SX-4	SLE - CAR.11	Max	11,06	-149,08	2.332,59	149,49
SP.A-SX-4	SLE - CAR.11	Min	5,38	-156,28	2.145,21	156,37
SP.A-SX-4	SLE - CAR.12	Max	12,98	-146,53	2.336,30	147,10
SP.A-SX-4	SLE - CAR.12	Min	7,30	-153,72	2.148,92	153,90

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-SX-5	SLE - CAR.01	Max	1,66	-55,00	1.233,19	55,02
SP.A-SX-5	SLE - CAR.01	Min	-5,44	-61,06	1.101,15	61,30
SP.A-SX-5	SLE - CAR.02	Max	2,93	-52,11	1.231,07	52,19
SP.A-SX-5	SLE - CAR.02	Min	-4,17	-58,16	1.099,03	58,31
SP.A-SX-5	SLE - CAR.03	Max	2,05	-64,24	1.231,58	64,27
SP.A-SX-5	SLE - CAR.03	Min	-5,05	-70,29	1.099,54	70,47
SP.A-SX-5	SLE - CAR.04	Max	3,32	-61,35	1.229,46	61,43
SP.A-SX-5	SLE - CAR.04	Min	-3,79	-67,40	1.097,42	67,51
SP.A-SX-5	SLE - CAR.05	Max	0,44	-51,92	1.200,72	51,92
SP.A-SX-5	SLE - CAR.05	Min	-4,89	-56,46	1.101,69	56,67
SP.A-SX-5	SLE - CAR.06	Max	1,71	-49,03	1.198,60	49,06
SP.A-SX-5	SLE - CAR.06	Min	-3,62	-53,57	1.099,57	53,69
SP.A-SX-5	SLE - CAR.07	Max	1,08	-67,32	1.198,04	67,32
SP.A-SX-5	SLE - CAR.07	Min	-4,25	-71,86	1.099,01	71,98
SP.A-SX-5	SLE - CAR.08	Max	2,35	-64,42	1.195,92	64,47
SP.A-SX-5	SLE - CAR.08	Min	-2,98	-68,97	1.096,89	69,03
SP.A-SX-5	SLE - CAR.09	Max	0,15	-55,96	1.200,89	55,96
SP.A-SX-5	SLE - CAR.09	Min	-5,18	-60,51	1.101,86	60,73
SP.A-SX-5	SLE - CAR.10	Max	2,26	-51,15	1.197,36	51,19
SP.A-SX-5	SLE - CAR.10	Min	-3,07	-55,69	1.098,33	55,77
SP.A-SX-5	SLE - CAR.11	Max	0,53	-65,20	1.199,28	65,20
SP.A-SX-5	SLE - CAR.11	Min	-4,80	-69,74	1.100,25	69,91
SP.A-SX-5	SLE - CAR.12	Max	2,64	-60,38	1.195,75	60,44
SP.A-SX-5	SLE - CAR.12	Min	-2,69	-64,92	1.096,72	64,98
SP.A-SX-6	SLE - CAR.01	Max	-61,04	-314,34	2.600,84	320,22
SP.A-SX-6	SLE - CAR.01	Min	-66,54	-343,23	2.332,41	349,62
SP.A-SX-6	SLE - CAR.02	Max	-61,47	-314,05	2.601,21	320,01
SP.A-SX-6	SLE - CAR.02	Min	-66,97	-342,93	2.332,78	349,41
SP.A-SX-6	SLE - CAR.03	Max	-62,74	-326,87	2.636,62	332,84
SP.A-SX-6	SLE - CAR.03	Min	-68,24	-355,76	2.368,20	362,24
SP.A-SX-6	SLE - CAR.04	Max	-63,17	-326,57	2.636,99	332,63
SP.A-SX-6	SLE - CAR.04	Min	-68,67	-355,46	2.368,56	362,03
SP.A-SX-6	SLE - CAR.05	Max	-61,60	-310,17	2.521,80	316,23
SP.A-SX-6	SLE - CAR.05	Min	-65,72	-331,83	2.320,49	338,28
SP.A-SX-6	SLE - CAR.06	Max	-62,03	-309,87	2.522,17	316,02
SP.A-SX-6	SLE - CAR.06	Min	-66,15	-331,54	2.320,85	338,07
SP.A-SX-6	SLE - CAR.07	Max	-64,44	-331,05	2.581,44	337,26
SP.A-SX-6	SLE - CAR.07	Min	-68,56	-352,71	2.380,12	359,31
SP.A-SX-6	SLE - CAR.08	Max	-64,86	-330,75	2.581,81	337,05
SP.A-SX-6	SLE - CAR.08	Min	-68,99	-352,41	2.380,49	359,10
SP.A-SX-6	SLE - CAR.09	Max	-62,02	-314,44	2.533,61	320,50
SP.A-SX-6	SLE - CAR.09	Min	-66,15	-336,11	2.332,29	342,56
SP.A-SX-6	SLE - CAR.10	Max	-62,74	-313,95	2.534,22	320,15
SP.A-SX-6	SLE - CAR.10	Min	-66,86	-335,61	2.332,90	342,21
SP.A-SX-6	SLE - CAR.11	Max	-63,73	-326,97	2.569,39	333,12
SP.A-SX-6	SLE - CAR.11	Min	-67,85	-348,63	2.368,07	355,18
SP.A-SX-6	SLE - CAR.12	Max	-64,44	-326,47	2.570,00	332,77
SP.A-SX-6	SLE - CAR.12	Min	-68,56	-348,14	2.368,69	354,82

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-SX-7	SLE - CAR.01	Max	-71,11	-152,88	1.547,96	168,60
SP.A-SX-7	SLE - CAR.01	Min	-77,38	-170,21	1.377,09	186,98
SP.A-SX-7	SLE - CAR.02	Max	-71,12	-150,76	1.542,94	166,70
SP.A-SX-7	SLE - CAR.02	Min	-77,39	-168,10	1.372,07	185,06
SP.A-SX-7	SLE - CAR.03	Max	-73,92	-162,50	1.579,20	178,53
SP.A-SX-7	SLE - CAR.03	Min	-80,19	-179,84	1.408,33	196,91
SP.A-SX-7	SLE - CAR.04	Max	-73,93	-160,39	1.574,18	176,61
SP.A-SX-7	SLE - CAR.04	Min	-80,21	-177,73	1.403,31	194,99
SP.A-SX-7	SLE - CAR.05	Max	-70,94	-149,67	1.494,83	165,63
SP.A-SX-7	SLE - CAR.05	Min	-75,65	-162,67	1.366,67	179,40
SP.A-SX-7	SLE - CAR.06	Max	-70,96	-147,56	1.489,81	163,73
SP.A-SX-7	SLE - CAR.06	Min	-75,66	-160,56	1.361,65	177,49
SP.A-SX-7	SLE - CAR.07	Max	-75,63	-165,71	1.546,90	182,15
SP.A-SX-7	SLE - CAR.07	Min	-80,33	-178,72	1.418,74	195,94
SP.A-SX-7	SLE - CAR.08	Max	-75,64	-163,60	1.541,88	180,24
SP.A-SX-7	SLE - CAR.08	Min	-80,35	-176,60	1.413,72	194,02
SP.A-SX-7	SLE - CAR.09	Max	-71,87	-153,58	1.506,92	169,57
SP.A-SX-7	SLE - CAR.09	Min	-76,58	-166,58	1.378,76	183,34
SP.A-SX-7	SLE - CAR.10	Max	-71,90	-150,06	1.498,55	166,39
SP.A-SX-7	SLE - CAR.10	Min	-76,60	-163,06	1.370,39	180,16
SP.A-SX-7	SLE - CAR.11	Max	-74,69	-163,21	1.538,16	179,48
SP.A-SX-7	SLE - CAR.11	Min	-79,39	-176,21	1.410,00	193,27
SP.A-SX-7	SLE - CAR.12	Max	-74,71	-159,69	1.529,79	176,30
SP.A-SX-7	SLE - CAR.12	Min	-79,42	-172,69	1.401,64	190,07
SP.A-SX-8	SLE - CAR.01	Max	-45,76	-34,02	502,92	57,02
SP.A-SX-8	SLE - CAR.01	Min	-52,45	-42,63	445,26	67,59
SP.A-SX-8	SLE - CAR.02	Max	-45,26	-30,79	495,37	54,74
SP.A-SX-8	SLE - CAR.02	Min	-51,96	-39,40	437,72	65,21
SP.A-SX-8	SLE - CAR.03	Max	-49,06	-40,37	523,00	63,53
SP.A-SX-8	SLE - CAR.03	Min	-55,75	-48,98	465,35	74,21
SP.A-SX-8	SLE - CAR.04	Max	-48,56	-37,14	515,46	61,13
SP.A-SX-8	SLE - CAR.04	Min	-55,26	-45,75	457,80	71,74
SP.A-SX-8	SLE - CAR.05	Max	-45,37	-31,90	481,89	55,46
SP.A-SX-8	SLE - CAR.05	Min	-50,39	-38,36	438,65	63,33
SP.A-SX-8	SLE - CAR.06	Max	-44,87	-28,67	474,35	53,25
SP.A-SX-8	SLE - CAR.06	Min	-49,89	-35,13	431,11	61,02
SP.A-SX-8	SLE - CAR.07	Max	-50,87	-42,48	515,37	66,27
SP.A-SX-8	SLE - CAR.07	Min	-55,89	-48,94	472,13	74,29
SP.A-SX-8	SLE - CAR.08	Max	-50,37	-39,25	507,83	63,86
SP.A-SX-8	SLE - CAR.08	Min	-55,39	-45,71	464,58	71,81
SP.A-SX-8	SLE - CAR.09	Max	-46,63	-35,10	491,10	58,36
SP.A-SX-8	SLE - CAR.09	Min	-51,65	-41,56	447,86	66,29
SP.A-SX-8	SLE - CAR.10	Max	-45,80	-29,71	478,53	54,59
SP.A-SX-8	SLE - CAR.10	Min	-50,82	-36,17	435,29	62,38
SP.A-SX-8	SLE - CAR.11	Max	-49,93	-41,45	511,19	64,89
SP.A-SX-8	SLE - CAR.11	Min	-54,95	-47,91	467,94	72,90
SP.A-SX-8	SLE - CAR.12	Max	-49,10	-36,06	498,62	60,92
SP.A-SX-8	SLE - CAR.12	Min	-54,12	-42,52	455,37	68,82

Combinazioni allo Stato Limite Ultimo – STR

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-SX-1	SLU - STR.01	Max	154,53	54,46	2.798,77	163,85
SP.A-SX-1	SLU - STR.01	Min	138,58	35,26	2.533,81	143,00
SP.A-SX-1	SLU - STR.02	Max	157,30	55,94	2.806,64	166,95
SP.A-SX-1	SLU - STR.02	Min	141,35	36,74	2.541,68	146,05
SP.A-SX-1	SLU - STR.03	Max	157,13	32,64	2.764,46	160,48
SP.A-SX-1	SLU - STR.03	Min	141,18	13,44	2.499,51	141,82
SP.A-SX-1	SLU - STR.04	Max	159,90	34,13	2.772,33	163,50
SP.A-SX-1	SLU - STR.04	Min	143,95	14,92	2.507,38	144,72
SP.A-SX-1	SLU - STR.05	Max	149,68	56,94	2.743,96	160,14
SP.A-SX-1	SLU - STR.05	Min	137,72	42,53	2.545,24	144,14
SP.A-SX-1	SLU - STR.06	Max	152,44	58,36	2.751,39	163,23
SP.A-SX-1	SLU - STR.06	Min	140,48	43,96	2.552,68	147,19
SP.A-SX-1	SLU - STR.07	Max	154,00	20,57	2.686,79	155,37
SP.A-SX-1	SLU - STR.07	Min	142,04	6,17	2.488,07	142,18
SP.A-SX-1	SLU - STR.08	Max	156,77	22,06	2.694,66	158,32
SP.A-SX-1	SLU - STR.08	Min	144,81	7,66	2.495,94	145,01
SP.A-SX-1	SLU - STR.09	Max	149,62	49,17	2.729,90	157,49
SP.A-SX-1	SLU - STR.09	Min	137,66	34,77	2.531,19	141,98
SP.A-SX-1	SLU - STR.10	Max	154,24	51,65	2.743,02	162,65
SP.A-SX-1	SLU - STR.10	Min	142,27	37,24	2.544,30	147,07
SP.A-SX-1	SLU - STR.11	Max	152,22	27,35	2.695,60	154,65
SP.A-SX-1	SLU - STR.11	Min	140,25	12,95	2.496,88	140,85
SP.A-SX-1	SLU - STR.12	Max	156,83	29,83	2.708,72	159,64
SP.A-SX-1	SLU - STR.12	Min	144,87	15,43	2.510,00	145,69
SP.A-SX-2	SLU - STR.01	Max	150,82	33,52	1.725,35	154,50
SP.A-SX-2	SLU - STR.01	Min	135,61	22,98	1.566,70	137,54
SP.A-SX-2	SLU - STR.02	Max	153,60	36,47	1.730,38	157,87
SP.A-SX-2	SLU - STR.02	Min	138,39	25,93	1.571,73	140,80
SP.A-SX-2	SLU - STR.03	Max	155,44	15,43	1.686,53	156,21
SP.A-SX-2	SLU - STR.03	Min	140,23	4,89	1.527,88	140,32
SP.A-SX-2	SLU - STR.04	Max	158,23	18,38	1.691,56	159,29
SP.A-SX-2	SLU - STR.04	Min	143,01	7,84	1.532,91	143,23
SP.A-SX-2	SLU - STR.05	Max	145,48	36,92	1.698,62	150,09
SP.A-SX-2	SLU - STR.05	Min	134,07	29,01	1.579,64	137,17
SP.A-SX-2	SLU - STR.06	Max	148,26	39,84	1.703,39	153,51
SP.A-SX-2	SLU - STR.06	Min	136,85	31,93	1.584,40	140,52
SP.A-SX-2	SLU - STR.07	Max	153,18	6,77	1.633,93	153,33
SP.A-SX-2	SLU - STR.07	Min	141,77	-1,14	1.514,95	141,77
SP.A-SX-2	SLU - STR.08	Max	155,96	9,72	1.638,96	156,26
SP.A-SX-2	SLU - STR.08	Min	144,55	1,81	1.519,98	144,57
SP.A-SX-2	SLU - STR.09	Max	146,09	29,91	1.684,01	149,12
SP.A-SX-2	SLU - STR.09	Min	134,68	22,00	1.565,02	136,47
SP.A-SX-2	SLU - STR.10	Max	150,73	34,82	1.692,39	154,70
SP.A-SX-2	SLU - STR.10	Min	139,32	26,91	1.573,40	141,90
SP.A-SX-2	SLU - STR.11	Max	150,71	11,81	1.645,19	151,17
SP.A-SX-2	SLU - STR.11	Min	139,30	3,91	1.526,21	139,36
SP.A-SX-2	SLU - STR.12	Max	155,35	16,73	1.653,58	156,25
SP.A-SX-2	SLU - STR.12	Min	143,94	8,82	1.534,59	144,21

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-SX-3	SLU - STR.01	Max	127,68	37,64	549,61	133,11
SP.A-SX-3	SLU - STR.01	Min	115,34	33,44	513,23	120,09
SP.A-SX-3	SLU - STR.02	Max	129,93	41,46	551,19	136,38
SP.A-SX-3	SLU - STR.02	Min	117,59	37,26	514,81	123,35
SP.A-SX-3	SLU - STR.03	Max	132,91	24,44	516,30	135,14
SP.A-SX-3	SLU - STR.03	Min	120,58	20,24	479,91	122,26
SP.A-SX-3	SLU - STR.04	Max	135,17	28,26	517,88	138,09
SP.A-SX-3	SLU - STR.04	Min	122,83	24,06	481,49	125,16
SP.A-SX-3	SLU - STR.05	Max	122,85	41,05	552,44	129,52
SP.A-SX-3	SLU - STR.05	Min	113,59	37,90	525,15	119,75
SP.A-SX-3	SLU - STR.06	Max	125,09	44,87	553,96	132,90
SP.A-SX-3	SLU - STR.06	Min	115,84	41,72	526,68	123,13
SP.A-SX-3	SLU - STR.07	Max	131,58	19,04	496,92	132,95
SP.A-SX-3	SLU - STR.07	Min	122,32	15,90	469,63	123,35
SP.A-SX-3	SLU - STR.08	Max	133,83	22,86	498,50	135,76
SP.A-SX-3	SLU - STR.08	Min	124,57	19,72	471,21	126,12
SP.A-SX-3	SLU - STR.09	Max	123,84	35,38	540,81	128,79
SP.A-SX-3	SLU - STR.09	Min	114,59	32,23	513,52	119,03
SP.A-SX-3	SLU - STR.10	Max	127,59	41,74	543,44	134,25
SP.A-SX-3	SLU - STR.10	Min	118,34	38,59	516,16	124,47
SP.A-SX-3	SLU - STR.11	Max	129,08	22,17	507,50	130,97
SP.A-SX-3	SLU - STR.11	Min	119,83	19,02	480,21	121,33
SP.A-SX-3	SLU - STR.12	Max	132,83	28,54	510,13	135,86
SP.A-SX-3	SLU - STR.12	Min	123,58	25,39	482,84	126,16
SP.A-SX-4	SLU - STR.01	Max	18,75	-184,80	3.249,60	185,74
SP.A-SX-4	SLU - STR.01	Min	8,53	-197,75	2.912,32	197,93
SP.A-SX-4	SLU - STR.02	Max	20,13	-182,96	3.252,27	184,06
SP.A-SX-4	SLU - STR.02	Min	9,90	-195,91	2.914,99	196,16
SP.A-SX-4	SLU - STR.03	Max	18,76	-202,11	3.252,42	202,98
SP.A-SX-4	SLU - STR.03	Min	8,53	-215,06	2.915,14	215,23
SP.A-SX-4	SLU - STR.04	Max	20,14	-200,27	3.255,09	201,28
SP.A-SX-4	SLU - STR.04	Min	9,91	-213,22	2.917,81	213,45
SP.A-SX-4	SLU - STR.05	Max	16,19	-179,02	3.164,33	179,75
SP.A-SX-4	SLU - STR.05	Min	8,52	-188,74	2.911,38	188,93
SP.A-SX-4	SLU - STR.06	Max	17,56	-177,19	3.166,45	178,06
SP.A-SX-4	SLU - STR.06	Min	9,89	-186,90	2.913,49	187,16
SP.A-SX-4	SLU - STR.07	Max	16,21	-207,88	3.169,04	208,51
SP.A-SX-4	SLU - STR.07	Min	8,54	-217,59	2.916,08	217,76
SP.A-SX-4	SLU - STR.08	Max	17,58	-206,04	3.171,71	206,79
SP.A-SX-4	SLU - STR.08	Min	9,92	-215,75	2.918,75	215,98
SP.A-SX-4	SLU - STR.09	Max	15,73	-185,41	3.164,39	186,07
SP.A-SX-4	SLU - STR.09	Min	8,07	-195,12	2.911,43	195,29
SP.A-SX-4	SLU - STR.10	Max	18,03	-182,35	3.168,84	183,24
SP.A-SX-4	SLU - STR.10	Min	10,36	-192,06	2.915,88	192,34
SP.A-SX-4	SLU - STR.11	Max	15,74	-202,72	3.167,21	203,33
SP.A-SX-4	SLU - STR.11	Min	8,08	-212,43	2.914,25	212,59
SP.A-SX-4	SLU - STR.12	Max	18,04	-199,66	3.171,66	200,47
SP.A-SX-4	SLU - STR.12	Min	10,37	-209,37	2.918,70	209,63

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-SX-5	SLU - STR.01	Max	2,64	-73,78	1.673,12	73,83
SP.A-SX-5	SLU - STR.01	Min	-6,95	-81,96	1.494,87	82,25
SP.A-SX-5	SLU - STR.02	Max	4,16	-70,31	1.670,58	70,43
SP.A-SX-5	SLU - STR.02	Min	-5,43	-78,49	1.492,32	78,67
SP.A-SX-5	SLU - STR.03	Max	3,21	-87,64	1.670,71	87,69
SP.A-SX-5	SLU - STR.03	Min	-6,38	-95,81	1.492,45	96,02
SP.A-SX-5	SLU - STR.04	Max	4,73	-84,17	1.668,16	84,30
SP.A-SX-5	SLU - STR.04	Min	-4,86	-92,34	1.489,91	92,47
SP.A-SX-5	SLU - STR.05	Max	0,96	-69,16	1.629,37	69,17
SP.A-SX-5	SLU - STR.05	Min	-6,23	-75,29	1.495,68	75,55
SP.A-SX-5	SLU - STR.06	Max	2,48	-65,68	1.626,51	65,73
SP.A-SX-5	SLU - STR.06	Min	-4,71	-71,81	1.492,82	71,97
SP.A-SX-5	SLU - STR.07	Max	1,92	-92,25	1.625,35	92,27
SP.A-SX-5	SLU - STR.07	Min	-5,27	-98,38	1.491,65	98,52
SP.A-SX-5	SLU - STR.08	Max	3,44	-88,78	1.622,80	88,85
SP.A-SX-5	SLU - STR.08	Min	-3,75	-94,92	1.489,11	94,99
SP.A-SX-5	SLU - STR.09	Max	0,65	-74,94	1.629,41	74,94
SP.A-SX-5	SLU - STR.09	Min	-6,55	-81,07	1.495,72	81,33
SP.A-SX-5	SLU - STR.10	Max	3,18	-69,16	1.625,17	69,23
SP.A-SX-5	SLU - STR.10	Min	-4,01	-75,29	1.491,48	75,39
SP.A-SX-5	SLU - STR.11	Max	1,22	-88,79	1.627,00	88,80
SP.A-SX-5	SLU - STR.11	Min	-5,97	-94,92	1.493,31	95,11
SP.A-SX-5	SLU - STR.12	Max	3,76	-83,01	1.622,75	83,10
SP.A-SX-5	SLU - STR.12	Min	-3,43	-89,14	1.489,06	89,21
SP.A-SX-6	SLU - STR.01	Max	-82,04	-425,66	3.528,17	433,50
SP.A-SX-6	SLU - STR.01	Min	-89,47	-464,66	3.165,80	473,19
SP.A-SX-6	SLU - STR.02	Max	-82,56	-425,31	3.528,62	433,24
SP.A-SX-6	SLU - STR.02	Min	-89,98	-464,30	3.166,25	472,94
SP.A-SX-6	SLU - STR.03	Max	-84,59	-444,45	3.581,85	452,43
SP.A-SX-6	SLU - STR.03	Min	-92,02	-483,45	3.219,48	492,13
SP.A-SX-6	SLU - STR.04	Max	-85,11	-444,10	3.582,29	452,18
SP.A-SX-6	SLU - STR.04	Min	-92,53	-483,09	3.219,92	491,87
SP.A-SX-6	SLU - STR.05	Max	-82,71	-419,40	3.419,69	427,48
SP.A-SX-6	SLU - STR.05	Min	-88,28	-448,65	3.147,91	457,25
SP.A-SX-6	SLU - STR.06	Max	-83,25	-419,01	3.419,55	427,20
SP.A-SX-6	SLU - STR.06	Min	-88,82	-448,26	3.147,77	456,97
SP.A-SX-6	SLU - STR.07	Max	-86,97	-450,72	3.509,14	459,03
SP.A-SX-6	SLU - STR.07	Min	-92,53	-479,96	3.237,37	488,80
SP.A-SX-6	SLU - STR.08	Max	-87,48	-450,36	3.509,59	458,78
SP.A-SX-6	SLU - STR.08	Min	-93,05	-479,61	3.237,81	488,55
SP.A-SX-6	SLU - STR.09	Max	-83,39	-425,78	3.437,43	433,87
SP.A-SX-6	SLU - STR.09	Min	-88,96	-455,03	3.165,66	463,64
SP.A-SX-6	SLU - STR.10	Max	-84,25	-425,19	3.438,17	433,45
SP.A-SX-6	SLU - STR.10	Min	-89,81	-454,43	3.166,39	463,22
SP.A-SX-6	SLU - STR.11	Max	-85,94	-444,57	3.491,11	452,80
SP.A-SX-6	SLU - STR.11	Min	-91,51	-473,82	3.219,33	482,58
SP.A-SX-6	SLU - STR.12	Max	-86,80	-443,98	3.491,84	452,38
SP.A-SX-6	SLU - STR.12	Min	-92,37	-473,22	3.220,07	482,15

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-SX-7	SLU - STR.01	Max	-95,70	-206,76	2.098,64	227,83
SP.A-SX-7	SLU - STR.01	Min	-104,17	-230,17	1.867,97	252,64
SP.A-SX-7	SLU - STR.02	Max	-95,71	-204,23	2.092,62	225,54
SP.A-SX-7	SLU - STR.02	Min	-104,18	-227,63	1.861,94	250,34
SP.A-SX-7	SLU - STR.03	Max	-99,92	-221,20	2.145,51	242,72
SP.A-SX-7	SLU - STR.03	Min	-108,38	-244,61	1.914,83	267,54
SP.A-SX-7	SLU - STR.04	Max	-99,93	-218,67	2.139,48	240,42
SP.A-SX-7	SLU - STR.04	Min	-108,40	-242,07	1.908,80	265,23
SP.A-SX-7	SLU - STR.05	Max	-95,33	-201,95	2.025,35	223,32
SP.A-SX-7	SLU - STR.05	Min	-101,69	-219,50	1.852,35	241,91
SP.A-SX-7	SLU - STR.06	Max	-95,37	-199,39	2.018,94	221,02
SP.A-SX-7	SLU - STR.06	Min	-101,72	-216,94	1.845,93	239,60
SP.A-SX-7	SLU - STR.07	Max	-102,37	-226,02	2.103,46	248,12
SP.A-SX-7	SLU - STR.07	Min	-108,72	-243,57	1.930,45	266,73
SP.A-SX-7	SLU - STR.08	Max	-102,38	-223,48	2.097,43	245,82
SP.A-SX-7	SLU - STR.08	Min	-108,73	-241,03	1.924,43	264,42
SP.A-SX-7	SLU - STR.09	Max	-96,73	-207,61	2.042,98	229,04
SP.A-SX-7	SLU - STR.09	Min	-103,09	-225,16	1.869,97	247,64
SP.A-SX-7	SLU - STR.10	Max	-96,76	-203,38	2.032,94	225,23
SP.A-SX-7	SLU - STR.10	Min	-103,12	-220,93	1.859,93	243,81
SP.A-SX-7	SLU - STR.11	Max	-100,95	-222,05	2.089,85	243,92
SP.A-SX-7	SLU - STR.11	Min	-107,30	-239,60	1.916,84	262,53
SP.A-SX-7	SLU - STR.12	Max	-100,98	-217,82	2.079,80	240,09
SP.A-SX-7	SLU - STR.12	Min	-107,33	-235,38	1.906,80	258,69
SP.A-SX-8	SLU - STR.01	Max	-61,44	-45,71	679,72	76,57
SP.A-SX-8	SLU - STR.01	Min	-70,47	-57,34	601,88	90,85
SP.A-SX-8	SLU - STR.02	Max	-60,84	-41,83	670,67	73,83
SP.A-SX-8	SLU - STR.02	Min	-69,87	-53,46	592,83	87,98
SP.A-SX-8	SLU - STR.03	Max	-66,39	-55,23	709,84	86,36
SP.A-SX-8	SLU - STR.03	Min	-75,42	-66,86	632,01	100,79
SP.A-SX-8	SLU - STR.04	Max	-65,79	-51,35	700,79	83,46
SP.A-SX-8	SLU - STR.04	Min	-74,82	-62,98	622,96	97,80
SP.A-SX-8	SLU - STR.05	Max	-60,74	-42,54	650,33	74,15
SP.A-SX-8	SLU - STR.05	Min	-67,51	-51,26	591,95	84,76
SP.A-SX-8	SLU - STR.06	Max	-60,15	-38,63	641,13	71,48
SP.A-SX-8	SLU - STR.06	Min	-66,92	-47,35	582,75	81,98
SP.A-SX-8	SLU - STR.07	Max	-68,99	-58,41	700,54	90,39
SP.A-SX-8	SLU - STR.07	Min	-75,76	-67,13	642,17	101,22
SP.A-SX-8	SLU - STR.08	Max	-68,39	-54,53	691,49	87,47
SP.A-SX-8	SLU - STR.08	Min	-75,16	-63,25	633,11	98,23
SP.A-SX-8	SLU - STR.09	Max	-62,59	-47,00	663,39	78,27
SP.A-SX-8	SLU - STR.09	Min	-69,36	-55,72	605,01	88,97
SP.A-SX-8	SLU - STR.10	Max	-61,59	-40,54	648,30	73,73
SP.A-SX-8	SLU - STR.10	Min	-68,36	-49,26	589,93	84,26
SP.A-SX-8	SLU - STR.11	Max	-67,54	-56,53	693,52	88,07
SP.A-SX-8	SLU - STR.11	Min	-74,31	-65,25	635,14	98,89
SP.A-SX-8	SLU - STR.12	Max	-66,54	-50,06	678,43	83,27
SP.A-SX-8	SLU - STR.12	Min	-73,31	-58,78	620,05	93,97

Combinazioni allo Stato limite di Salvaguardia della Vita

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-SX-1	SLV - X - 01	Max	224,82	98,83	2.203,44	245,58
SP.A-SX-1	SLV - X - 01	Min	-4,45	-59,30	1.548,41	59,47
SP.A-SX-1	SLV - X - 02	Max	228,17	100,66	2.213,00	249,39
SP.A-SX-1	SLV - X - 02	Min	-1,09	-57,48	1.557,97	57,49
SP.A-SX-1	SLV - Y - 01	Max	172,47	174,45	2.177,60	245,31
SP.A-SX-1	SLV - Y - 01	Min	47,90	-134,92	1.574,25	143,18
SP.A-SX-1	SLV - Y - 02	Max	175,82	176,28	2.187,15	248,97
SP.A-SX-1	SLV - Y - 02	Min	51,26	-133,10	1.583,81	142,63
SP.A-SX-2	SLV - X - 01	Max	240,87	47,30	1.238,07	245,47
SP.A-SX-2	SLV - X - 01	Min	-19,61	-32,53	1.030,45	37,98
SP.A-SX-2	SLV - X - 02	Max	244,24	50,91	1.244,24	249,49
SP.A-SX-2	SLV - X - 02	Min	-16,24	-28,91	1.036,62	33,16
SP.A-SX-2	SLV - Y - 01	Max	185,73	107,83	1.354,67	214,76
SP.A-SX-2	SLV - Y - 01	Min	35,53	-93,06	913,85	99,61
SP.A-SX-2	SLV - Y - 02	Max	189,10	111,44	1.360,84	219,49
SP.A-SX-2	SLV - Y - 02	Min	38,90	-89,44	920,02	97,54
SP.A-SX-3	SLV - X - 01	Max	213,83	64,68	557,98	223,40
SP.A-SX-3	SLV - X - 01	Min	-22,42	-38,11	127,43	44,22
SP.A-SX-3	SLV - X - 02	Max	216,55	69,36	559,99	227,39
SP.A-SX-3	SLV - X - 02	Min	-19,70	-33,43	129,44	38,80
SP.A-SX-3	SLV - Y - 01	Max	166,62	78,27	544,83	184,09
SP.A-SX-3	SLV - Y - 01	Min	24,79	-51,70	140,59	57,34
SP.A-SX-3	SLV - Y - 02	Max	169,34	82,95	546,84	188,57
SP.A-SX-3	SLV - Y - 02	Min	27,51	-47,02	142,60	54,48
SP.A-SX-4	SLV - X - 01	Max	98,02	-83,91	2.357,39	129,03
SP.A-SX-4	SLV - X - 01	Min	-68,59	-203,52	1.964,64	214,77
SP.A-SX-4	SLV - X - 02	Max	99,68	-81,65	2.360,61	128,86
SP.A-SX-4	SLV - X - 02	Min	-66,93	-201,26	1.967,86	212,10
SP.A-SX-4	SLV - Y - 01	Max	54,71	-29,01	2.267,68	61,92
SP.A-SX-4	SLV - Y - 01	Min	-25,28	-258,43	2.054,36	259,66
SP.A-SX-4	SLV - Y - 02	Max	56,37	-26,75	2.270,89	62,39
SP.A-SX-4	SLV - Y - 02	Min	-23,62	-256,17	2.057,57	257,25

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-SX-5	SLV - X - 01	Max	101,18	-17,88	1.246,83	102,74
SP.A-SX-5	SLV - X - 01	Min	-85,29	-108,25	914,24	137,81
SP.A-SX-5	SLV - X - 02	Max	103,01	-13,63	1.243,77	103,90
SP.A-SX-5	SLV - X - 02	Min	-83,46	-103,99	911,19	133,34
SP.A-SX-5	SLV - Y - 01	Max	51,40	12,69	1.169,45	52,94
SP.A-SX-5	SLV - Y - 01	Min	-35,51	-138,82	991,61	143,29
SP.A-SX-5	SLV - Y - 02	Max	53,23	16,94	1.166,40	55,86
SP.A-SX-5	SLV - Y - 02	Min	-33,68	-134,57	988,56	138,72
SP.A-SX-6	SLV - X - 01	Max	5,36	-217,06	2.770,53	217,13
SP.A-SX-6	SLV - X - 01	Min	-120,54	-427,72	2.001,26	444,38
SP.A-SX-6	SLV - X - 02	Max	4,71	-216,60	2.770,96	216,65
SP.A-SX-6	SLV - X - 02	Min	-121,18	-427,26	2.001,68	444,11
SP.A-SX-6	SLV - Y - 01	Max	-2,43	-178,19	2.735,51	178,21
SP.A-SX-6	SLV - Y - 01	Min	-112,75	-466,59	2.036,28	480,01
SP.A-SX-6	SLV - Y - 02	Max	-3,07	-177,73	2.735,94	177,76
SP.A-SX-6	SLV - Y - 02	Min	-113,40	-466,13	2.036,70	479,72
SP.A-SX-7	SLV - X - 01	Max	7,44	-122,68	1.511,41	122,90
SP.A-SX-7	SLV - X - 01	Min	-138,69	-196,58	1.277,60	240,58
SP.A-SX-7	SLV - X - 02	Max	7,40	-119,56	1.504,04	119,79
SP.A-SX-7	SLV - X - 02	Min	-138,73	-193,47	1.270,23	238,07
SP.A-SX-7	SLV - Y - 01	Max	0,29	-75,92	1.648,90	75,92
SP.A-SX-7	SLV - Y - 01	Min	-131,54	-243,34	1.140,11	276,61
SP.A-SX-7	SLV - Y - 02	Max	0,25	-72,81	1.641,53	72,81
SP.A-SX-7	SLV - Y - 02	Min	-131,58	-240,22	1.132,74	273,90
SP.A-SX-8	SLV - X - 01	Max	36,57	24,66	750,11	44,11
SP.A-SX-8	SLV - X - 01	Min	-117,09	-103,56	113,42	156,31
SP.A-SX-8	SLV - X - 02	Max	37,29	29,40	739,12	47,48
SP.A-SX-8	SLV - X - 02	Min	-116,38	-98,81	102,42	152,67
SP.A-SX-8	SLV - Y - 01	Max	26,46	19,67	685,88	32,96
SP.A-SX-8	SLV - Y - 01	Min	-106,97	-98,57	177,65	145,46
SP.A-SX-8	SLV - Y - 02	Max	27,17	24,41	674,89	36,52
SP.A-SX-8	SLV - Y - 02	Min	-106,26	-93,82	166,65	141,75

14.1.2 ZATTERA DESTRA

Nelle tabelle successive sono riepilogati i valori delle azioni sollecitanti (azione normale e taglio nelle due direzioni trasversali) valutati in corrispondenza delle molle elastiche mediante le quali sono stati modellati i pali di fondazione all'interno del modello di calcolo tridimensionale.

Per ciascun palo è stata determinata anche la risultante di taglio orizzontale, valutata come combinazione quadratica delle azioni taglianti valutate lungo le due direzioni orizzontali ortogonali.

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Quasi Permanenti

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V/Sd}$ [kN]
SP.A-DX-1	SLE - Q.P.01	Max	-63,23	325,79	2.450,46	331,87
SP.A-DX-1	SLE - Q.P.01	Min	-63,23	325,79	2.450,46	331,87
SP.A-DX-1	SLE - Q.P.02	Max	-63,78	325,57	2.450,16	331,76
SP.A-DX-1	SLE - Q.P.02	Min	-63,78	325,57	2.450,16	331,76
SP.A-DX-2	SLE - Q.P.01	Max	-74,05	162,25	1.461,02	178,35
SP.A-DX-2	SLE - Q.P.01	Min	-74,05	162,25	1.461,02	178,35
SP.A-DX-2	SLE - Q.P.02	Max	-74,28	160,49	1.456,86	176,84
SP.A-DX-2	SLE - Q.P.02	Min	-74,28	160,49	1.456,86	176,84
SP.A-DX-3	SLE - Q.P.01	Max	-49,77	41,70	483,04	64,93
SP.A-DX-3	SLE - Q.P.01	Min	-49,77	41,70	483,04	64,93
SP.A-DX-3	SLE - Q.P.02	Max	-49,57	38,98	477,26	63,06
SP.A-DX-3	SLE - Q.P.02	Min	-49,57	38,98	477,26	63,06
SP.A-DX-4	SLE - Q.P.01	Max	7,38	142,29	2.242,04	142,48
SP.A-DX-4	SLE - Q.P.01	Min	7,38	142,29	2.242,04	142,48
SP.A-DX-4	SLE - Q.P.02	Max	8,15	141,05	2.243,60	141,28
SP.A-DX-4	SLE - Q.P.02	Min	8,15	141,05	2.243,60	141,28
SP.A-DX-5	SLE - Q.P.01	Max	-3,50	61,20	1.156,13	61,30
SP.A-DX-5	SLE - Q.P.01	Min	-3,50	61,20	1.156,13	61,30
SP.A-DX-5	SLE - Q.P.02	Max	-2,65	58,76	1.154,74	58,82
SP.A-DX-5	SLE - Q.P.02	Min	-2,65	58,76	1.154,74	58,82
SP.A-DX-6	SLE - Q.P.01	Max	103,83	-28,47	1.929,58	107,66
SP.A-DX-6	SLE - Q.P.01	Min	103,83	-28,47	1.929,58	107,66
SP.A-DX-6	SLE - Q.P.02	Max	105,61	-29,38	1.934,56	109,63
SP.A-DX-6	SLE - Q.P.02	Min	105,61	-29,38	1.934,56	109,63
SP.A-DX-7	SLE - Q.P.01	Max	101,50	-15,24	1.188,10	102,64
SP.A-DX-7	SLE - Q.P.01	Min	101,50	-15,24	1.188,10	102,64
SP.A-DX-7	SLE - Q.P.02	Max	103,26	-17,29	1.191,65	104,70
SP.A-DX-7	SLE - Q.P.02	Min	103,26	-17,29	1.191,65	104,70
SP.A-DX-8	SLE - Q.P.01	Max	86,33	-20,34	382,60	88,69
SP.A-DX-8	SLE - Q.P.01	Min	86,33	-20,34	382,60	88,69
SP.A-DX-8	SLE - Q.P.02	Max	87,72	-23,10	384,17	90,71
SP.A-DX-8	SLE - Q.P.02	Min	87,72	-23,10	384,17	90,71

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Frequenti

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V, Sd}$ [kN]
SP.A-DX-1	SLE - FREQ.01	Max	-59,97	347,59	2.653,95	352,73
SP.A-DX-1	SLE - FREQ.01	Min	-64,05	325,78	2.450,40	332,02
SP.A-DX-1	SLE - FREQ.02	Max	-60,52	347,37	2.653,65	352,60
SP.A-DX-1	SLE - FREQ.02	Min	-64,60	325,57	2.450,10	331,91
SP.A-DX-1	SLE - FREQ.03	Max	-63,17	325,81	2.450,49	331,88
SP.A-DX-1	SLE - FREQ.03	Min	-63,17	325,81	2.450,49	331,88
SP.A-DX-1	SLE - FREQ.04	Max	-63,83	325,55	2.450,13	331,75
SP.A-DX-1	SLE - FREQ.04	Min	-63,83	325,55	2.450,13	331,75
SP.A-DX-2	SLE - FREQ.01	Max	-71,84	175,35	1.590,86	189,50
SP.A-DX-2	SLE - FREQ.01	Min	-76,50	162,24	1.460,97	179,37
SP.A-DX-2	SLE - FREQ.02	Max	-72,07	173,60	1.586,70	187,96
SP.A-DX-2	SLE - FREQ.02	Min	-76,73	160,48	1.456,81	177,88
SP.A-DX-2	SLE - FREQ.03	Max	-74,02	162,42	1.461,43	178,50
SP.A-DX-2	SLE - FREQ.03	Min	-74,02	162,42	1.461,43	178,50
SP.A-DX-2	SLE - FREQ.04	Max	-74,30	160,31	1.456,44	176,69
SP.A-DX-2	SLE - FREQ.04	Min	-74,30	160,31	1.456,44	176,69
SP.A-DX-3	SLE - FREQ.01	Max	-47,79	48,25	526,87	67,90
SP.A-DX-3	SLE - FREQ.01	Min	-52,72	41,69	483,01	67,22
SP.A-DX-3	SLE - FREQ.02	Max	-47,59	45,52	521,08	65,85
SP.A-DX-3	SLE - FREQ.02	Min	-52,52	38,97	477,22	65,40
SP.A-DX-3	SLE - FREQ.03	Max	-49,79	41,97	483,62	65,12
SP.A-DX-3	SLE - FREQ.03	Min	-49,79	41,97	483,62	65,12
SP.A-DX-3	SLE - FREQ.04	Max	-49,55	38,71	476,68	62,88
SP.A-DX-3	SLE - FREQ.04	Min	-49,55	38,71	476,68	62,88
SP.A-DX-4	SLE - FREQ.01	Max	12,89	149,49	2.431,69	150,04
SP.A-DX-4	SLE - FREQ.01	Min	7,37	142,28	2.241,99	142,47
SP.A-DX-4	SLE - FREQ.02	Max	13,66	148,25	2.433,25	148,88
SP.A-DX-4	SLE - FREQ.02	Min	8,15	141,04	2.243,55	141,28
SP.A-DX-4	SLE - FREQ.03	Max	7,30	142,41	2.241,88	142,60
SP.A-DX-4	SLE - FREQ.03	Min	7,30	142,41	2.241,88	142,60
SP.A-DX-4	SLE - FREQ.04	Max	8,23	140,92	2.243,75	141,16
SP.A-DX-4	SLE - FREQ.04	Min	8,23	140,92	2.243,75	141,16

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-DX-5	SLE - FREQ.01	Max	-0,45	65,75	1.256,73	65,75
SP.A-DX-5	SLE - FREQ.01	Min	-5,54	61,20	1.156,10	61,45
SP.A-DX-5	SLE - FREQ.02	Max	0,40	63,31	1.255,34	63,31
SP.A-DX-5	SLE - FREQ.02	Min	-4,69	58,75	1.154,71	58,94
SP.A-DX-5	SLE - FREQ.03	Max	-3,59	61,45	1.156,27	61,55
SP.A-DX-5	SLE - FREQ.03	Min	-3,59	61,45	1.156,27	61,55
SP.A-DX-5	SLE - FREQ.04	Max	-2,57	58,52	1.154,60	58,57
SP.A-DX-5	SLE - FREQ.04	Min	-2,57	58,52	1.154,60	58,57
SP.A-DX-6	SLE - FREQ.01	Max	112,53	-28,46	2.078,48	116,07
SP.A-DX-6	SLE - FREQ.01	Min	103,83	-39,35	1.929,55	111,03
SP.A-DX-6	SLE - FREQ.02	Max	114,31	-29,38	2.083,46	118,03
SP.A-DX-6	SLE - FREQ.02	Min	105,61	-40,27	1.934,53	113,03
SP.A-DX-6	SLE - FREQ.03	Max	103,65	-28,37	1.929,08	107,46
SP.A-DX-6	SLE - FREQ.03	Min	103,65	-28,37	1.929,08	107,46
SP.A-DX-6	SLE - FREQ.04	Max	105,79	-29,48	1.935,06	109,82
SP.A-DX-6	SLE - FREQ.04	Min	105,79	-29,48	1.935,06	109,82
SP.A-DX-7	SLE - FREQ.01	Max	109,71	-15,24	1.277,50	110,76
SP.A-DX-7	SLE - FREQ.01	Min	101,49	-21,24	1.188,08	103,69
SP.A-DX-7	SLE - FREQ.02	Max	111,47	-17,29	1.281,06	112,80
SP.A-DX-7	SLE - FREQ.02	Min	103,26	-23,29	1.191,63	105,85
SP.A-DX-7	SLE - FREQ.03	Max	101,32	-15,03	1.187,74	102,43
SP.A-DX-7	SLE - FREQ.03	Min	101,32	-15,03	1.187,74	102,43
SP.A-DX-7	SLE - FREQ.04	Max	103,44	-17,49	1.192,01	104,91
SP.A-DX-7	SLE - FREQ.04	Min	103,44	-17,49	1.192,01	104,91
SP.A-DX-8	SLE - FREQ.01	Max	92,93	-20,21	401,35	95,10
SP.A-DX-8	SLE - FREQ.01	Min	86,32	-22,63	381,25	89,24
SP.A-DX-8	SLE - FREQ.02	Max	94,33	-22,97	402,92	97,08
SP.A-DX-8	SLE - FREQ.02	Min	87,72	-25,38	382,83	91,32
SP.A-DX-8	SLE - FREQ.03	Max	86,19	-20,07	382,44	88,49
SP.A-DX-8	SLE - FREQ.03	Min	86,19	-20,07	382,44	88,49
SP.A-DX-8	SLE - FREQ.04	Max	87,86	-23,38	384,33	90,92
SP.A-DX-8	SLE - FREQ.04	Min	87,86	-23,38	384,33	90,92

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Caratteristiche

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-DX-1	SLE - CAR.01	Max	-59,62	361,16	2.739,80	366,05
SP.A-DX-1	SLE - CAR.01	Min	-65,07	332,09	2.468,40	338,40
SP.A-DX-1	SLE - CAR.02	Max	-60,28	360,90	2.739,44	365,90
SP.A-DX-1	SLE - CAR.02	Min	-65,73	331,83	2.468,04	338,27
SP.A-DX-1	SLE - CAR.03	Max	-58,03	348,60	2.703,82	353,39
SP.A-DX-1	SLE - CAR.03	Min	-63,47	319,52	2.432,41	325,76
SP.A-DX-1	SLE - CAR.04	Max	-58,69	348,33	2.703,46	353,24
SP.A-DX-1	SLE - CAR.04	Min	-64,13	319,26	2.432,05	325,64
SP.A-DX-1	SLE - CAR.05	Max	-61,24	358,09	2.683,97	363,28
SP.A-DX-1	SLE - CAR.05	Min	-65,32	336,28	2.480,41	342,56
SP.A-DX-1	SLE - CAR.06	Max	-61,90	357,83	2.683,61	363,14
SP.A-DX-1	SLE - CAR.06	Min	-65,98	336,02	2.480,05	342,43
SP.A-DX-1	SLE - CAR.07	Max	-58,59	337,14	2.623,99	342,19
SP.A-DX-1	SLE - CAR.07	Min	-62,67	315,33	2.420,44	321,50
SP.A-DX-1	SLE - CAR.08	Max	-59,24	336,88	2.623,63	342,05
SP.A-DX-1	SLE - CAR.08	Min	-63,33	315,07	2.420,07	321,37
SP.A-DX-1	SLE - CAR.09	Max	-60,49	353,98	2.672,09	359,11
SP.A-DX-1	SLE - CAR.09	Min	-64,57	332,18	2.468,54	338,40
SP.A-DX-1	SLE - CAR.10	Max	-61,59	353,55	2.671,49	358,87
SP.A-DX-1	SLE - CAR.10	Min	-65,67	331,74	2.467,94	338,18
SP.A-DX-1	SLE - CAR.11	Max	-58,90	341,42	2.636,11	346,46
SP.A-DX-1	SLE - CAR.11	Min	-62,98	319,61	2.432,55	325,75
SP.A-DX-1	SLE - CAR.12	Max	-59,99	340,98	2.635,51	346,22
SP.A-DX-1	SLE - CAR.12	Min	-64,08	319,17	2.431,95	325,54
SP.A-DX-2	SLE - CAR.01	Max	-72,45	184,83	1.650,46	198,52
SP.A-DX-2	SLE - CAR.01	Min	-78,66	167,35	1.477,28	184,92
SP.A-DX-2	SLE - CAR.02	Max	-72,72	182,72	1.645,47	196,66
SP.A-DX-2	SLE - CAR.02	Min	-78,94	165,24	1.472,29	183,13
SP.A-DX-2	SLE - CAR.03	Max	-69,71	174,96	1.618,65	188,34
SP.A-DX-2	SLE - CAR.03	Min	-75,92	157,48	1.445,47	174,83
SP.A-DX-2	SLE - CAR.04	Max	-69,98	172,85	1.613,66	186,48
SP.A-DX-2	SLE - CAR.04	Min	-76,20	155,37	1.440,48	173,05
SP.A-DX-2	SLE - CAR.05	Max	-74,10	183,75	1.617,78	198,13
SP.A-DX-2	SLE - CAR.05	Min	-78,76	170,64	1.487,89	187,94
SP.A-DX-2	SLE - CAR.06	Max	-74,37	181,65	1.612,79	196,28
SP.A-DX-2	SLE - CAR.06	Min	-79,03	168,53	1.482,90	186,15
SP.A-DX-2	SLE - CAR.07	Max	-69,53	167,30	1.564,77	181,18
SP.A-DX-2	SLE - CAR.07	Min	-74,19	154,19	1.434,89	171,11
SP.A-DX-2	SLE - CAR.08	Max	-69,81	165,20	1.559,78	179,34
SP.A-DX-2	SLE - CAR.08	Min	-74,47	152,08	1.429,89	169,34
SP.A-DX-2	SLE - CAR.09	Max	-73,09	181,17	1.608,84	195,36
SP.A-DX-2	SLE - CAR.09	Min	-77,75	168,06	1.478,95	185,17
SP.A-DX-2	SLE - CAR.10	Max	-73,55	177,65	1.600,52	192,28
SP.A-DX-2	SLE - CAR.10	Min	-78,21	164,54	1.470,64	182,18
SP.A-DX-2	SLE - CAR.11	Max	-70,35	171,30	1.577,04	185,18
SP.A-DX-2	SLE - CAR.11	Min	-75,01	158,19	1.447,15	175,07
SP.A-DX-2	SLE - CAR.12	Max	-70,81	167,78	1.568,72	182,11
SP.A-DX-2	SLE - CAR.12	Min	-75,47	154,67	1.438,83	172,10

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-DX-3	SLE - CAR.01	Max	-48,79	54,06	552,44	72,82
SP.A-DX-3	SLE - CAR.01	Min	-55,37	45,32	493,96	71,55
SP.A-DX-3	SLE - CAR.02	Max	-48,55	50,79	545,49	70,26
SP.A-DX-3	SLE - CAR.02	Min	-55,13	42,06	487,01	69,34
SP.A-DX-3	SLE - CAR.03	Max	-45,50	47,34	531,69	65,66
SP.A-DX-3	SLE - CAR.03	Min	-52,09	38,61	473,21	64,83
SP.A-DX-3	SLE - CAR.04	Max	-45,26	44,07	524,74	63,17
SP.A-DX-3	SLE - CAR.04	Min	-51,85	35,34	466,26	62,75
SP.A-DX-3	SLE - CAR.05	Max	-50,54	54,12	544,74	74,05
SP.A-DX-3	SLE - CAR.05	Min	-55,48	47,57	500,88	73,08
SP.A-DX-3	SLE - CAR.06	Max	-50,30	50,85	537,80	71,53
SP.A-DX-3	SLE - CAR.06	Min	-55,24	44,30	493,94	70,81
SP.A-DX-3	SLE - CAR.07	Max	-45,07	42,92	510,16	62,23
SP.A-DX-3	SLE - CAR.07	Min	-50,01	36,37	466,30	61,83
SP.A-DX-3	SLE - CAR.08	Max	-44,83	39,65	503,22	59,85
SP.A-DX-3	SLE - CAR.08	Min	-49,77	33,10	459,36	59,77
SP.A-DX-3	SLE - CAR.09	Max	-49,53	52,96	540,14	72,51
SP.A-DX-3	SLE - CAR.09	Min	-54,47	46,41	496,28	71,56
SP.A-DX-3	SLE - CAR.10	Max	-49,13	47,52	528,57	68,35
SP.A-DX-3	SLE - CAR.10	Min	-54,07	40,97	484,70	67,84
SP.A-DX-3	SLE - CAR.11	Max	-46,25	46,25	519,39	65,40
SP.A-DX-3	SLE - CAR.11	Min	-51,18	39,70	475,53	64,77
SP.A-DX-3	SLE - CAR.12	Max	-45,84	40,81	507,82	61,37
SP.A-DX-3	SLE - CAR.12	Min	-50,78	34,25	463,96	61,25
SP.A-DX-4	SLE - CAR.01	Max	14,62	157,87	2.495,63	158,55
SP.A-DX-4	SLE - CAR.01	Min	7,26	148,26	2.242,69	148,44
SP.A-DX-4	SLE - CAR.02	Max	15,55	156,39	2.497,50	157,16
SP.A-DX-4	SLE - CAR.02	Min	8,20	146,78	2.244,56	147,00
SP.A-DX-4	SLE - CAR.03	Max	14,67	146,16	2.493,88	146,89
SP.A-DX-4	SLE - CAR.03	Min	7,32	136,55	2.240,94	136,74
SP.A-DX-4	SLE - CAR.04	Max	15,61	144,67	2.495,75	145,51
SP.A-DX-4	SLE - CAR.04	Min	8,25	135,06	2.242,81	135,31
SP.A-DX-4	SLE - CAR.05	Max	12,76	159,38	2.433,00	159,88
SP.A-DX-4	SLE - CAR.05	Min	7,25	152,17	2.243,29	152,34
SP.A-DX-4	SLE - CAR.06	Max	13,69	157,89	2.434,86	158,48
SP.A-DX-4	SLE - CAR.06	Min	8,18	150,68	2.245,16	150,90
SP.A-DX-4	SLE - CAR.07	Max	12,86	139,85	2.430,08	140,44
SP.A-DX-4	SLE - CAR.07	Min	7,34	132,64	2.240,38	132,85
SP.A-DX-4	SLE - CAR.08	Max	13,79	138,37	2.431,95	139,05
SP.A-DX-4	SLE - CAR.08	Min	8,27	131,16	2.242,24	131,42
SP.A-DX-4	SLE - CAR.09	Max	12,47	155,97	2.431,79	156,46
SP.A-DX-4	SLE - CAR.09	Min	6,95	148,76	2.242,09	148,92
SP.A-DX-4	SLE - CAR.10	Max	14,02	153,49	2.434,90	154,13
SP.A-DX-4	SLE - CAR.10	Min	8,51	146,28	2.245,20	146,53
SP.A-DX-4	SLE - CAR.11	Max	12,53	144,25	2.430,04	144,79
SP.A-DX-4	SLE - CAR.11	Min	7,01	137,04	2.240,34	137,22
SP.A-DX-4	SLE - CAR.12	Max	14,08	141,78	2.433,15	142,47
SP.A-DX-4	SLE - CAR.12	Min	8,57	134,57	2.243,45	134,84

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-DX-5	SLE - CAR.01	Max	0,65	72,30	1.289,65	72,30
SP.A-DX-5	SLE - CAR.01	Min	-6,14	66,23	1.155,47	66,51
SP.A-DX-5	SLE - CAR.02	Max	1,67	69,37	1.287,98	69,39
SP.A-DX-5	SLE - CAR.02	Min	-5,12	63,30	1.153,81	63,50
SP.A-DX-5	SLE - CAR.03	Max	0,33	62,72	1.291,16	62,72
SP.A-DX-5	SLE - CAR.03	Min	-6,46	56,65	1.156,99	57,02
SP.A-DX-5	SLE - CAR.04	Max	1,35	59,79	1.289,49	59,81
SP.A-DX-5	SLE - CAR.04	Min	-5,44	53,72	1.155,32	53,99
SP.A-DX-5	SLE - CAR.05	Max	-0,27	73,98	1.255,61	73,98
SP.A-DX-5	SLE - CAR.05	Min	-5,36	69,42	1.154,98	69,63
SP.A-DX-5	SLE - CAR.06	Max	0,75	71,05	1.253,94	71,05
SP.A-DX-5	SLE - CAR.06	Min	-4,34	66,49	1.153,31	66,63
SP.A-DX-5	SLE - CAR.07	Max	-0,80	58,02	1.258,13	58,02
SP.A-DX-5	SLE - CAR.07	Min	-5,89	53,46	1.157,50	53,78
SP.A-DX-5	SLE - CAR.08	Max	0,22	55,08	1.256,47	55,08
SP.A-DX-5	SLE - CAR.08	Min	-4,87	50,53	1.155,84	50,76
SP.A-DX-5	SLE - CAR.09	Max	-0,71	71,76	1.256,67	71,77
SP.A-DX-5	SLE - CAR.09	Min	-5,80	67,21	1.156,04	67,46
SP.A-DX-5	SLE - CAR.10	Max	0,99	66,88	1.253,89	66,88
SP.A-DX-5	SLE - CAR.10	Min	-4,11	62,32	1.153,26	62,46
SP.A-DX-5	SLE - CAR.11	Max	-1,03	62,19	1.258,18	62,19
SP.A-DX-5	SLE - CAR.11	Min	-6,12	57,63	1.157,55	57,95
SP.A-DX-5	SLE - CAR.12	Max	0,67	57,30	1.255,41	57,30
SP.A-DX-5	SLE - CAR.12	Min	-4,42	52,74	1.154,78	52,93
SP.A-DX-6	SLE - CAR.01	Max	116,01	-21,04	2.115,90	117,90
SP.A-DX-6	SLE - CAR.01	Min	104,41	-35,56	1.917,32	110,30
SP.A-DX-6	SLE - CAR.02	Max	118,15	-22,14	2.121,87	120,21
SP.A-DX-6	SLE - CAR.02	Min	106,55	-36,66	1.923,30	112,68
SP.A-DX-6	SLE - CAR.03	Max	114,48	-35,70	2.139,33	119,92
SP.A-DX-6	SLE - CAR.03	Min	102,88	-50,22	1.940,75	114,48
SP.A-DX-6	SLE - CAR.04	Max	116,63	-36,80	2.145,30	122,30
SP.A-DX-6	SLE - CAR.04	Min	105,03	-51,32	1.946,73	116,89
SP.A-DX-6	SLE - CAR.05	Max	113,62	-16,15	2.058,45	114,76
SP.A-DX-6	SLE - CAR.05	Min	104,92	-27,04	1.909,52	108,35
SP.A-DX-6	SLE - CAR.06	Max	115,76	-17,26	2.064,43	117,04
SP.A-DX-6	SLE - CAR.06	Min	107,06	-28,15	1.915,50	110,70
SP.A-DX-6	SLE - CAR.07	Max	111,08	-40,59	2.097,50	118,26
SP.A-DX-6	SLE - CAR.07	Min	102,37	-51,48	1.948,57	114,59
SP.A-DX-6	SLE - CAR.08	Max	113,22	-41,69	2.103,48	120,65
SP.A-DX-6	SLE - CAR.08	Min	104,52	-52,58	1.954,55	117,00
SP.A-DX-6	SLE - CAR.09	Max	112,40	-20,67	2.064,27	114,28
SP.A-DX-6	SLE - CAR.09	Min	103,70	-31,56	1.915,34	108,39
SP.A-DX-6	SLE - CAR.10	Max	115,97	-22,51	2.074,23	118,13
SP.A-DX-6	SLE - CAR.10	Min	107,27	-33,40	1.925,30	112,35
SP.A-DX-6	SLE - CAR.11	Max	110,87	-35,33	2.087,70	116,36
SP.A-DX-6	SLE - CAR.11	Min	102,17	-46,22	1.938,77	112,14
SP.A-DX-6	SLE - CAR.12	Max	114,44	-37,17	2.097,66	120,33
SP.A-DX-6	SLE - CAR.12	Min	105,74	-48,06	1.948,73	116,15

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-DX-7	SLE - CAR.01	Max	113,71	-8,86	1.293,76	114,05
SP.A-DX-7	SLE - CAR.01	Min	102,76	-16,87	1.174,53	104,14
SP.A-DX-7	SLE - CAR.02	Max	115,83	-11,32	1.298,03	116,38
SP.A-DX-7	SLE - CAR.02	Min	104,88	-19,33	1.178,80	106,64
SP.A-DX-7	SLE - CAR.03	Max	110,82	-21,20	1.320,14	112,83
SP.A-DX-7	SLE - CAR.03	Min	99,87	-29,21	1.200,91	104,06
SP.A-DX-7	SLE - CAR.04	Max	112,93	-23,66	1.324,40	115,39
SP.A-DX-7	SLE - CAR.04	Min	101,99	-31,67	1.205,17	106,79
SP.A-DX-7	SLE - CAR.05	Max	111,94	-4,74	1.255,17	112,04
SP.A-DX-7	SLE - CAR.05	Min	103,73	-10,75	1.165,75	104,28
SP.A-DX-7	SLE - CAR.06	Max	114,05	-7,20	1.259,43	114,28
SP.A-DX-7	SLE - CAR.06	Min	105,84	-13,21	1.170,01	106,66
SP.A-DX-7	SLE - CAR.07	Max	107,12	-25,32	1.299,13	110,07
SP.A-DX-7	SLE - CAR.07	Min	98,91	-31,33	1.209,71	103,75
SP.A-DX-7	SLE - CAR.08	Max	109,24	-27,78	1.303,39	112,71
SP.A-DX-7	SLE - CAR.08	Min	101,02	-33,79	1.213,97	106,52
SP.A-DX-7	SLE - CAR.09	Max	110,27	-8,04	1.262,54	110,56
SP.A-DX-7	SLE - CAR.09	Min	102,06	-14,04	1.173,12	103,02
SP.A-DX-7	SLE - CAR.10	Max	113,80	-12,14	1.269,64	114,44
SP.A-DX-7	SLE - CAR.10	Min	105,58	-18,15	1.180,22	107,13
SP.A-DX-7	SLE - CAR.11	Max	107,38	-20,38	1.288,92	109,30
SP.A-DX-7	SLE - CAR.11	Min	99,17	-26,39	1.199,49	102,62
SP.A-DX-7	SLE - CAR.12	Max	110,90	-24,48	1.296,02	113,57
SP.A-DX-7	SLE - CAR.12	Min	102,69	-30,49	1.206,60	107,12
SP.A-DX-8	SLE - CAR.01	Max	96,66	-15,29	396,17	97,86
SP.A-DX-8	SLE - CAR.01	Min	87,85	-18,51	369,38	89,78
SP.A-DX-8	SLE - CAR.02	Max	98,34	-18,60	398,06	100,08
SP.A-DX-8	SLE - CAR.02	Min	89,53	-21,82	371,27	92,15
SP.A-DX-8	SLE - CAR.03	Max	93,31	-24,49	418,71	96,47
SP.A-DX-8	SLE - CAR.03	Min	84,51	-27,71	391,92	88,93
SP.A-DX-8	SLE - CAR.04	Max	94,99	-27,80	420,59	98,97
SP.A-DX-8	SLE - CAR.04	Min	86,19	-31,02	393,81	91,60
SP.A-DX-8	SLE - CAR.05	Max	95,58	-12,27	382,41	96,36
SP.A-DX-8	SLE - CAR.05	Min	88,97	-14,69	362,32	90,17
SP.A-DX-8	SLE - CAR.06	Max	97,26	-15,58	384,29	98,49
SP.A-DX-8	SLE - CAR.06	Min	90,65	-17,99	364,20	92,42
SP.A-DX-8	SLE - CAR.07	Max	90,00	-27,60	419,97	94,13
SP.A-DX-8	SLE - CAR.07	Min	83,39	-30,01	399,88	88,63
SP.A-DX-8	SLE - CAR.08	Max	91,67	-30,91	421,86	96,74
SP.A-DX-8	SLE - CAR.08	Min	85,07	-33,32	401,77	91,36
SP.A-DX-8	SLE - CAR.09	Max	93,90	-14,23	389,29	94,97
SP.A-DX-8	SLE - CAR.09	Min	87,30	-16,65	369,20	88,87
SP.A-DX-8	SLE - CAR.10	Max	96,70	-19,75	392,43	98,69
SP.A-DX-8	SLE - CAR.10	Min	90,09	-22,16	372,34	92,78
SP.A-DX-8	SLE - CAR.11	Max	90,55	-23,43	411,83	93,53
SP.A-DX-8	SLE - CAR.11	Min	83,95	-25,85	391,74	87,84
SP.A-DX-8	SLE - CAR.12	Max	93,35	-28,94	414,97	97,73
SP.A-DX-8	SLE - CAR.12	Min	86,75	-31,36	394,88	92,24

Combinazioni allo Stato Limite Ultimo – STR

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-DX-1	SLU - STR.01	Max	-80,26	490,97	3.725,21	497,49
SP.A-DX-1	SLU - STR.01	Min	-87,61	451,72	3.358,81	460,14
SP.A-DX-1	SLU - STR.02	Max	-81,05	490,66	3.724,77	497,31
SP.A-DX-1	SLU - STR.02	Min	-88,40	451,40	3.358,37	459,98
SP.A-DX-1	SLU - STR.03	Max	-77,87	472,12	3.671,23	478,50
SP.A-DX-1	SLU - STR.03	Min	-85,23	432,87	3.304,83	441,18
SP.A-DX-1	SLU - STR.04	Max	-78,66	471,80	3.670,79	478,32
SP.A-DX-1	SLU - STR.04	Min	-86,02	432,55	3.304,39	441,02
SP.A-DX-1	SLU - STR.05	Max	-82,53	487,44	3.651,63	494,38
SP.A-DX-1	SLU - STR.05	Min	-88,04	458,00	3.376,83	466,39
SP.A-DX-1	SLU - STR.06	Max	-83,29	487,16	3.651,78	494,23
SP.A-DX-1	SLU - STR.06	Min	-88,81	457,72	3.376,98	466,26
SP.A-DX-1	SLU - STR.07	Max	-78,55	456,02	3.561,66	462,74
SP.A-DX-1	SLU - STR.07	Min	-84,06	426,58	3.286,86	434,79
SP.A-DX-1	SLU - STR.08	Max	-79,34	455,71	3.561,23	462,56
SP.A-DX-1	SLU - STR.08	Min	-84,85	426,27	3.286,43	434,63
SP.A-DX-1	SLU - STR.09	Max	-81,47	481,26	3.633,78	488,11
SP.A-DX-1	SLU - STR.09	Min	-86,98	451,82	3.358,98	460,12
SP.A-DX-1	SLU - STR.10	Max	-82,78	480,74	3.633,06	487,82
SP.A-DX-1	SLU - STR.10	Min	-88,30	451,30	3.358,26	459,86
SP.A-DX-1	SLU - STR.11	Max	-79,08	462,41	3.579,80	469,12
SP.A-DX-1	SLU - STR.11	Min	-84,59	432,97	3.305,00	441,16
SP.A-DX-1	SLU - STR.12	Max	-80,40	461,89	3.579,08	468,83
SP.A-DX-1	SLU - STR.12	Min	-85,91	432,45	3.304,28	440,90
SP.A-DX-2	SLU - STR.01	Max	-97,89	251,56	2.244,57	269,93
SP.A-DX-2	SLU - STR.01	Min	-106,28	227,96	2.010,78	251,52
SP.A-DX-2	SLU - STR.02	Max	-98,22	249,03	2.238,58	267,70
SP.A-DX-2	SLU - STR.02	Min	-106,61	225,43	2.004,79	249,37
SP.A-DX-2	SLU - STR.03	Max	-93,78	236,75	2.196,86	254,65
SP.A-DX-2	SLU - STR.03	Min	-102,17	213,15	1.963,07	236,37
SP.A-DX-2	SLU - STR.04	Max	-94,11	234,22	2.190,87	252,42
SP.A-DX-2	SLU - STR.04	Min	-102,50	210,62	1.957,08	234,24
SP.A-DX-2	SLU - STR.05	Max	-100,25	250,60	2.202,04	269,91
SP.A-DX-2	SLU - STR.05	Min	-106,54	232,90	2.026,70	256,11
SP.A-DX-2	SLU - STR.06	Max	-100,57	248,09	2.196,44	267,70
SP.A-DX-2	SLU - STR.06	Min	-106,86	230,39	2.021,10	253,97
SP.A-DX-2	SLU - STR.07	Max	-93,40	225,92	2.122,53	244,47
SP.A-DX-2	SLU - STR.07	Min	-99,69	208,22	1.947,19	230,86
SP.A-DX-2	SLU - STR.08	Max	-93,73	223,39	2.116,54	242,26
SP.A-DX-2	SLU - STR.08	Min	-100,02	205,69	1.941,20	228,72
SP.A-DX-2	SLU - STR.09	Max	-98,77	246,51	2.188,14	265,56
SP.A-DX-2	SLU - STR.09	Min	-105,06	228,81	2.012,79	251,77
SP.A-DX-2	SLU - STR.10	Max	-99,32	242,29	2.178,15	261,86
SP.A-DX-2	SLU - STR.10	Min	-105,61	224,59	2.002,81	248,18
SP.A-DX-2	SLU - STR.11	Max	-94,66	231,70	2.140,43	250,29
SP.A-DX-2	SLU - STR.11	Min	-100,95	214,00	1.965,09	236,62
SP.A-DX-2	SLU - STR.12	Max	-95,21	227,48	2.130,45	246,60
SP.A-DX-2	SLU - STR.12	Min	-101,50	209,78	1.955,10	233,05

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-DX-3	SLU - STR.01	Max	-66,02	73,93	750,84	99,12
SP.A-DX-3	SLU - STR.01	Min	-74,91	62,14	671,89	97,33
SP.A-DX-3	SLU - STR.02	Max	-65,73	70,02	742,50	96,04
SP.A-DX-3	SLU - STR.02	Min	-74,62	58,23	663,55	94,65
SP.A-DX-3	SLU - STR.03	Max	-61,09	63,86	719,72	88,37
SP.A-DX-3	SLU - STR.03	Min	-69,98	52,06	640,77	87,23
SP.A-DX-3	SLU - STR.04	Max	-60,81	59,94	711,38	85,38
SP.A-DX-3	SLU - STR.04	Min	-69,69	48,15	632,43	84,71
SP.A-DX-3	SLU - STR.05	Max	-68,56	74,35	741,49	101,13
SP.A-DX-3	SLU - STR.05	Min	-75,22	65,51	682,28	99,75
SP.A-DX-3	SLU - STR.06	Max	-68,26	70,46	733,30	98,10
SP.A-DX-3	SLU - STR.06	Min	-74,93	61,62	674,08	97,01
SP.A-DX-3	SLU - STR.07	Max	-60,35	57,55	689,62	83,39
SP.A-DX-3	SLU - STR.07	Min	-67,01	48,71	630,41	82,84
SP.A-DX-3	SLU - STR.08	Max	-60,06	53,63	681,29	80,52
SP.A-DX-3	SLU - STR.08	Min	-66,73	44,79	622,07	80,36
SP.A-DX-3	SLU - STR.09	Max	-67,01	72,29	733,89	98,57
SP.A-DX-3	SLU - STR.09	Min	-73,68	63,45	674,68	97,23
SP.A-DX-3	SLU - STR.10	Max	-66,53	65,77	720,00	93,55
SP.A-DX-3	SLU - STR.10	Min	-73,20	56,92	660,79	92,72
SP.A-DX-3	SLU - STR.11	Max	-62,09	62,22	702,77	87,89
SP.A-DX-3	SLU - STR.11	Min	-68,75	53,37	643,56	87,04
SP.A-DX-3	SLU - STR.12	Max	-61,60	55,69	688,88	83,04
SP.A-DX-3	SLU - STR.12	Min	-68,27	46,84	629,67	82,80
SP.A-DX-4	SLU - STR.01	Max	20,52	214,66	3.391,14	215,64
SP.A-DX-4	SLU - STR.01	Min	10,59	201,69	3.049,67	201,97
SP.A-DX-4	SLU - STR.02	Max	21,64	212,88	3.393,38	213,98
SP.A-DX-4	SLU - STR.02	Min	11,71	199,91	3.051,91	200,25
SP.A-DX-4	SLU - STR.03	Max	20,60	197,09	3.388,52	198,17
SP.A-DX-4	SLU - STR.03	Min	10,68	184,12	3.047,05	184,43
SP.A-DX-4	SLU - STR.04	Max	21,72	195,31	3.390,76	196,51
SP.A-DX-4	SLU - STR.04	Min	11,80	182,34	3.049,29	182,72
SP.A-DX-4	SLU - STR.05	Max	18,01	217,28	3.306,67	218,02
SP.A-DX-4	SLU - STR.05	Min	10,56	207,55	3.050,57	207,82
SP.A-DX-4	SLU - STR.06	Max	19,14	215,49	3.309,47	216,34
SP.A-DX-4	SLU - STR.06	Min	11,70	205,76	3.053,37	206,10
SP.A-DX-4	SLU - STR.07	Max	18,15	188,00	3.302,30	188,87
SP.A-DX-4	SLU - STR.07	Min	10,71	178,27	3.046,20	178,59
SP.A-DX-4	SLU - STR.08	Max	19,27	186,21	3.304,54	187,21
SP.A-DX-4	SLU - STR.08	Min	11,83	176,48	3.048,44	176,88
SP.A-DX-4	SLU - STR.09	Max	17,66	212,02	3.305,05	212,75
SP.A-DX-4	SLU - STR.09	Min	10,22	202,29	3.048,95	202,55
SP.A-DX-4	SLU - STR.10	Max	19,53	209,05	3.308,78	209,96
SP.A-DX-4	SLU - STR.10	Min	12,09	199,32	3.052,68	199,68
SP.A-DX-4	SLU - STR.11	Max	17,75	194,45	3.302,42	195,25
SP.A-DX-4	SLU - STR.11	Min	10,31	184,72	3.046,32	185,00
SP.A-DX-4	SLU - STR.12	Max	19,62	191,47	3.306,16	192,48
SP.A-DX-4	SLU - STR.12	Min	12,17	181,74	3.050,06	182,15

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-DX-5	SLU - STR.01	Max	1,25	98,62	1.751,44	98,63
SP.A-DX-5	SLU - STR.01	Min	-7,92	90,42	1.570,31	90,77
SP.A-DX-5	SLU - STR.02	Max	2,47	95,10	1.749,44	95,13
SP.A-DX-5	SLU - STR.02	Min	-6,70	86,90	1.568,31	87,16
SP.A-DX-5	SLU - STR.03	Max	0,77	84,25	1.753,71	84,26
SP.A-DX-5	SLU - STR.03	Min	-8,39	76,06	1.572,58	76,52
SP.A-DX-5	SLU - STR.04	Max	1,99	80,74	1.751,71	80,76
SP.A-DX-5	SLU - STR.04	Min	-7,17	72,54	1.570,58	72,89
SP.A-DX-5	SLU - STR.05	Max	0,03	101,36	1.705,42	101,36
SP.A-DX-5	SLU - STR.05	Min	-6,84	95,21	1.569,57	95,46
SP.A-DX-5	SLU - STR.06	Max	1,25	97,85	1.703,72	97,86
SP.A-DX-5	SLU - STR.06	Min	-5,62	91,70	1.567,87	91,88
SP.A-DX-5	SLU - STR.07	Max	-0,77	77,42	1.709,20	77,42
SP.A-DX-5	SLU - STR.07	Min	-7,64	71,27	1.573,35	71,68
SP.A-DX-5	SLU - STR.08	Max	0,46	73,90	1.707,20	73,90
SP.A-DX-5	SLU - STR.08	Min	-6,42	67,75	1.571,35	68,05
SP.A-DX-5	SLU - STR.09	Max	-0,54	97,75	1.706,84	97,75
SP.A-DX-5	SLU - STR.09	Min	-7,41	91,60	1.570,99	91,89
SP.A-DX-5	SLU - STR.10	Max	1,50	91,88	1.703,51	91,89
SP.A-DX-5	SLU - STR.10	Min	-5,37	85,73	1.567,66	85,90
SP.A-DX-5	SLU - STR.11	Max	-1,01	83,38	1.709,11	83,39
SP.A-DX-5	SLU - STR.11	Min	-7,89	77,23	1.573,26	77,63
SP.A-DX-5	SLU - STR.12	Max	1,02	77,52	1.705,78	77,52
SP.A-DX-5	SLU - STR.12	Min	-5,85	71,37	1.569,93	71,61
SP.A-DX-6	SLU - STR.01	Max	158,05	-28,72	2.872,67	160,64
SP.A-DX-6	SLU - STR.01	Min	142,39	-48,32	2.604,60	150,37
SP.A-DX-6	SLU - STR.02	Max	160,63	-30,04	2.879,84	163,41
SP.A-DX-6	SLU - STR.02	Min	144,96	-49,64	2.611,77	153,23
SP.A-DX-6	SLU - STR.03	Max	155,76	-50,71	2.907,82	163,81
SP.A-DX-6	SLU - STR.03	Min	140,10	-70,31	2.639,75	156,75
SP.A-DX-6	SLU - STR.04	Max	158,33	-52,03	2.914,99	166,66
SP.A-DX-6	SLU - STR.04	Min	142,67	-71,64	2.646,92	159,65
SP.A-DX-6	SLU - STR.05	Max	154,90	-21,39	2.793,95	156,37
SP.A-DX-6	SLU - STR.05	Min	143,16	-36,09	2.592,90	147,64
SP.A-DX-6	SLU - STR.06	Max	157,49	-22,78	2.801,57	159,12
SP.A-DX-6	SLU - STR.06	Min	145,74	-37,48	2.600,51	150,48
SP.A-DX-6	SLU - STR.07	Max	151,08	-58,04	2.852,53	161,85
SP.A-DX-6	SLU - STR.07	Min	139,34	-72,74	2.651,48	157,18
SP.A-DX-6	SLU - STR.08	Max	153,66	-59,37	2.859,70	164,73
SP.A-DX-6	SLU - STR.08	Min	141,91	-74,07	2.658,65	160,07
SP.A-DX-6	SLU - STR.09	Max	153,28	-28,28	2.803,28	155,87
SP.A-DX-6	SLU - STR.09	Min	141,54	-42,98	2.602,23	147,92
SP.A-DX-6	SLU - STR.10	Max	157,57	-30,48	2.815,23	160,49
SP.A-DX-6	SLU - STR.10	Min	145,82	-45,19	2.614,18	152,66
SP.A-DX-6	SLU - STR.11	Max	150,99	-50,27	2.838,43	159,14
SP.A-DX-6	SLU - STR.11	Min	139,24	-64,97	2.637,37	153,66
SP.A-DX-6	SLU - STR.12	Max	155,28	-52,48	2.850,38	163,90
SP.A-DX-6	SLU - STR.12	Min	143,53	-67,18	2.649,32	158,47

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-DX-7	SLU - STR.01	Max	154,98	-11,90	1.754,92	155,43
SP.A-DX-7	SLU - STR.01	Min	140,20	-22,71	1.593,95	142,02
SP.A-DX-7	SLU - STR.02	Max	157,52	-14,85	1.760,03	158,21
SP.A-DX-7	SLU - STR.02	Min	142,74	-25,67	1.599,07	145,02
SP.A-DX-7	SLU - STR.03	Max	150,64	-30,42	1.794,48	153,68
SP.A-DX-7	SLU - STR.03	Min	135,86	-41,23	1.633,52	141,98
SP.A-DX-7	SLU - STR.04	Max	153,18	-33,37	1.799,59	156,77
SP.A-DX-7	SLU - STR.04	Min	138,40	-44,18	1.638,63	145,28
SP.A-DX-7	SLU - STR.05	Max	152,73	-5,73	1.701,50	152,84
SP.A-DX-7	SLU - STR.05	Min	141,64	-13,84	1.580,78	142,32
SP.A-DX-7	SLU - STR.06	Max	155,27	-8,71	1.706,88	155,52
SP.A-DX-7	SLU - STR.06	Min	144,19	-16,82	1.586,16	145,17
SP.A-DX-7	SLU - STR.07	Max	145,50	-36,59	1.767,43	150,03
SP.A-DX-7	SLU - STR.07	Min	134,42	-44,70	1.646,71	141,65
SP.A-DX-7	SLU - STR.08	Max	148,04	-39,54	1.772,55	153,23
SP.A-DX-7	SLU - STR.08	Min	136,95	-47,65	1.651,82	145,01
SP.A-DX-7	SLU - STR.09	Max	150,44	-10,92	1.712,98	150,83
SP.A-DX-7	SLU - STR.09	Min	139,35	-19,03	1.592,26	140,64
SP.A-DX-7	SLU - STR.10	Max	154,67	-15,84	1.721,50	155,48
SP.A-DX-7	SLU - STR.10	Min	143,58	-23,95	1.600,78	145,57
SP.A-DX-7	SLU - STR.11	Max	146,10	-29,43	1.752,54	149,04
SP.A-DX-7	SLU - STR.11	Min	135,02	-37,54	1.631,82	140,14
SP.A-DX-7	SLU - STR.12	Max	150,33	-34,36	1.761,06	154,21
SP.A-DX-7	SLU - STR.12	Min	139,25	-42,47	1.640,34	145,58
SP.A-DX-8	SLU - STR.01	Max	131,74	-20,37	534,64	133,30
SP.A-DX-8	SLU - STR.01	Min	119,85	-24,72	498,47	122,37
SP.A-DX-8	SLU - STR.02	Max	133,75	-24,34	536,90	135,95
SP.A-DX-8	SLU - STR.02	Min	121,87	-28,69	500,74	125,20
SP.A-DX-8	SLU - STR.03	Max	126,72	-34,17	568,45	131,24
SP.A-DX-8	SLU - STR.03	Min	114,83	-38,51	532,28	121,11
SP.A-DX-8	SLU - STR.04	Max	128,73	-38,14	570,71	134,26
SP.A-DX-8	SLU - STR.04	Min	116,84	-42,48	534,55	124,33
SP.A-DX-8	SLU - STR.05	Max	130,44	-15,83	514,93	131,40
SP.A-DX-8	SLU - STR.05	Min	121,53	-19,09	487,81	123,02
SP.A-DX-8	SLU - STR.06	Max	132,46	-19,80	517,25	133,93
SP.A-DX-8	SLU - STR.06	Min	123,54	-23,06	490,13	125,68
SP.A-DX-8	SLU - STR.07	Max	122,07	-38,83	571,28	128,10
SP.A-DX-8	SLU - STR.07	Min	113,15	-42,09	544,16	120,73
SP.A-DX-8	SLU - STR.08	Max	124,09	-42,80	573,54	131,26
SP.A-DX-8	SLU - STR.08	Min	115,17	-46,06	546,42	124,04
SP.A-DX-8	SLU - STR.09	Max	128,10	-19,11	525,45	129,51
SP.A-DX-8	SLU - STR.09	Min	119,18	-22,37	498,32	121,26
SP.A-DX-8	SLU - STR.10	Max	131,45	-25,72	529,22	133,95
SP.A-DX-8	SLU - STR.10	Min	122,54	-28,98	502,10	125,92
SP.A-DX-8	SLU - STR.11	Max	123,07	-32,90	559,26	127,40
SP.A-DX-8	SLU - STR.11	Min	114,16	-36,16	532,13	119,75
SP.A-DX-8	SLU - STR.12	Max	126,43	-39,52	563,03	132,46
SP.A-DX-8	SLU - STR.12	Min	117,52	-42,78	535,90	125,06

Combinazioni allo Stato limite di Salvaguardia della Vita

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V, Sd}$ [kN]
SP.A-DX-1	SLV - X - 01	Max	7,79	434,07	2.867,35	434,13
SP.A-DX-1	SLV - X - 01	Min	-118,83	221,47	2.097,48	251,33
SP.A-DX-1	SLV - X - 02	Max	6,70	433,67	2.866,35	433,72
SP.A-DX-1	SLV - X - 02	Min	-119,92	221,08	2.096,48	251,51
SP.A-DX-1	SLV - Y - 01	Max	-0,48	471,94	2.830,92	471,94
SP.A-DX-1	SLV - Y - 01	Min	-110,56	183,60	2.133,92	214,32
SP.A-DX-1	SLV - Y - 02	Max	-1,57	471,55	2.829,91	471,55
SP.A-DX-1	SLV - Y - 02	Min	-111,65	183,21	2.132,92	214,55
SP.A-DX-2	SLV - X - 01	Max	8,28	202,81	1.580,26	202,98
SP.A-DX-2	SLV - X - 01	Min	-138,96	125,94	1.346,45	187,53
SP.A-DX-2	SLV - X - 02	Max	7,73	199,70	1.572,93	199,85
SP.A-DX-2	SLV - X - 02	Min	-139,50	122,83	1.339,12	185,87
SP.A-DX-2	SLV - Y - 01	Max	0,50	248,11	1.716,83	248,11
SP.A-DX-2	SLV - Y - 01	Min	-131,18	80,65	1.209,88	153,98
SP.A-DX-2	SLV - Y - 02	Max	-0,05	245,00	1.709,50	245,00
SP.A-DX-2	SLV - Y - 02	Min	-131,72	77,54	1.202,55	152,85
SP.A-DX-3	SLV - X - 01	Max	36,41	107,60	781,84	113,60
SP.A-DX-3	SLV - X - 01	Min	-118,61	-19,48	143,56	120,20
SP.A-DX-3	SLV - X - 02	Max	36,62	102,80	772,00	109,12
SP.A-DX-3	SLV - X - 02	Min	-118,40	-24,29	133,72	120,87
SP.A-DX-3	SLV - Y - 01	Max	25,81	102,73	716,32	105,92
SP.A-DX-3	SLV - Y - 01	Min	-108,01	-14,60	209,08	108,99
SP.A-DX-3	SLV - Y - 02	Max	26,02	97,92	706,48	101,32
SP.A-DX-3	SLV - Y - 02	Min	-107,80	-19,41	199,24	109,53
SP.A-DX-4	SLV - X - 01	Max	98,68	205,25	2.451,56	227,74
SP.A-DX-4	SLV - X - 01	Min	-68,33	81,83	2.060,65	106,61
SP.A-DX-4	SLV - X - 02	Max	99,92	203,07	2.454,08	226,33
SP.A-DX-4	SLV - X - 02	Min	-67,09	79,66	2.063,17	104,14
SP.A-DX-4	SLV - Y - 01	Max	53,71	258,38	2.357,57	263,91
SP.A-DX-4	SLV - Y - 01	Min	-23,36	28,70	2.154,64	37,00
SP.A-DX-4	SLV - Y - 02	Max	54,95	256,21	2.360,09	262,03
SP.A-DX-4	SLV - Y - 02	Min	-22,12	26,52	2.157,16	34,53

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.A-DX-5	SLV - X - 01	Max	99,17	109,61	1.304,52	147,81
SP.A-DX-5	SLV - X - 01	Min	-87,88	19,76	972,91	90,07
SP.A-DX-5	SLV - X - 02	Max	100,52	105,27	1.302,35	145,55
SP.A-DX-5	SLV - X - 02	Min	-86,53	15,42	970,74	87,90
SP.A-DX-5	SLV - Y - 01	Max	48,01	139,91	1.224,15	147,91
SP.A-DX-5	SLV - Y - 01	Min	-36,72	-10,55	1.053,28	38,20
SP.A-DX-5	SLV - Y - 02	Max	49,35	135,57	1.221,98	144,27
SP.A-DX-5	SLV - Y - 02	Min	-35,37	-14,88	1.051,11	38,37
SP.A-DX-6	SLV - X - 01	Max	225,38	51,36	2.277,42	231,15
SP.A-DX-6	SLV - X - 01	Min	-4,64	-111,65	1.620,52	111,74
SP.A-DX-6	SLV - X - 02	Max	228,41	49,79	2.285,85	233,78
SP.A-DX-6	SLV - X - 02	Min	-1,60	-113,21	1.628,96	113,22
SP.A-DX-6	SLV - Y - 01	Max	172,22	124,92	2.250,40	212,76
SP.A-DX-6	SLV - Y - 01	Min	48,51	-185,21	1.647,54	191,45
SP.A-DX-6	SLV - Y - 02	Max	175,26	123,35	2.258,84	214,32
SP.A-DX-6	SLV - Y - 02	Min	51,55	-186,77	1.655,97	193,75
SP.A-DX-7	SLV - X - 01	Max	240,35	29,11	1.286,12	242,11
SP.A-DX-7	SLV - X - 01	Min	-20,93	-54,32	1.078,68	58,21
SP.A-DX-7	SLV - X - 02	Max	243,33	25,48	1.292,44	244,66
SP.A-DX-7	SLV - X - 02	Min	-17,95	-57,95	1.084,99	60,67
SP.A-DX-7	SLV - Y - 01	Max	184,40	87,94	1.402,33	204,30
SP.A-DX-7	SLV - Y - 01	Min	35,03	-113,16	962,48	118,45
SP.A-DX-7	SLV - Y - 02	Max	187,37	84,31	1.408,64	205,47
SP.A-DX-7	SLV - Y - 02	Min	38,00	-116,79	968,79	122,81
SP.A-DX-8	SLV - X - 01	Max	212,80	36,14	573,72	215,84
SP.A-DX-8	SLV - X - 01	Min	-24,20	-64,57	143,09	68,96
SP.A-DX-8	SLV - X - 02	Max	215,14	31,21	576,84	217,39
SP.A-DX-8	SLV - X - 02	Min	-21,86	-69,50	146,21	72,86
SP.A-DX-8	SLV - Y - 01	Max	164,98	50,17	559,93	172,44
SP.A-DX-8	SLV - Y - 01	Min	23,62	-78,60	156,88	82,08
SP.A-DX-8	SLV - Y - 02	Max	167,32	45,24	563,06	173,33
SP.A-DX-8	SLV - Y - 02	Min	25,96	-83,53	160,00	87,47

14.1.3 RIEPILOGO DELLE AZIONI SOLLECITANTI DESUNTE DAL MODELLO DI CALCOLO

Nella tabella successiva sono riepilogati i valori maggiormente gravosi delle azioni sollecitanti per le differenti famiglie di combinazioni di carico adottate:

SOTTOSTRUTTURA		COMBINAZIONE	$N_{Sd,max}$ [kN]	$N_{Sd,min}$ [kN]	$R_{V,Sd}$ [kN]
SPALLA A	ZATTERA SX	SLE - QUASI PERMANENTE	2.350,64	369,69	327,39
		SLE - FREQUENTE	2.551,96	367,87	348,78
		SLE - CARATTERISTICA	2.636,99	349,25	362,24
		SLU - STR	3.582,29	469,63	492,13
		SLV	2.770,96	102,42	480,01
	ZATTERA DX	SLE - QUASI PERMANENTE	2.450,46	382,60	331,87
		SLE - FREQUENTE	2.653,95	381,25	352,73
		SLE - CARATTERISTICA	2.739,80	362,32	366,05
		SLU - STR	3.725,21	487,81	497,49
		SLV	2.867,35	133,72	471,94

14.2 SPALLA "B" - AZIONI SOLLECITANTI DESUNTE DAL MODELLO DI CALCOLO

14.2.1 ZATTERA SINISTRA

Nelle tabelle successive sono riepilogati i valori delle azioni sollecitanti (azione normale e taglio nelle due direzioni trasversali) valutati in corrispondenza delle molle elastiche mediante le quali sono stati modellati i pali di fondazione all'interno del modello di calcolo tridimensionale.

Per ciascun palo è stata determinata anche la risultante di taglio orizzontale, valutata come combinazione quadratica delle azioni taglianti valutate lungo le due direzioni orizzontali ortogonali.

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Quasi Permanenti

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V, Sd}$ [kN]
SP.B-SX-1	SLE - Q.P.01	Max	-86,59	19,97	368,30	88,86
SP.B-SX-1	SLE - Q.P.01	Min	-86,59	19,97	368,30	88,86
SP.B-SX-1	SLE - Q.P.02	Max	-88,15	22,59	369,35	91,00
SP.B-SX-1	SLE - Q.P.02	Min	-88,15	22,59	369,35	91,00
SP.B-SX-2	SLE - Q.P.01	Max	-101,14	9,69	1.134,34	101,60
SP.B-SX-2	SLE - Q.P.01	Min	-101,14	9,69	1.134,34	101,60
SP.B-SX-2	SLE - Q.P.02	Max	-103,07	11,72	1.137,79	103,73
SP.B-SX-2	SLE - Q.P.02	Min	-103,07	11,72	1.137,79	103,73
SP.B-SX-3	SLE - Q.P.01	Max	-102,48	16,70	1.843,96	103,83
SP.B-SX-3	SLE - Q.P.01	Min	-102,48	16,70	1.843,96	103,83
SP.B-SX-3	SLE - Q.P.02	Max	-104,39	17,72	1.849,40	105,88
SP.B-SX-3	SLE - Q.P.02	Min	-104,39	17,72	1.849,40	105,88
SP.B-SX-4	SLE - Q.P.01	Max	2,26	-58,98	1.093,01	59,03
SP.B-SX-4	SLE - Q.P.01	Min	2,26	-58,98	1.093,01	59,03
SP.B-SX-4	SLE - Q.P.02	Max	1,20	-56,60	1.091,23	56,61
SP.B-SX-4	SLE - Q.P.02	Min	1,20	-56,60	1.091,23	56,61
SP.B-SX-5	SLE - Q.P.01	Max	-5,70	-142,18	2.132,39	142,30
SP.B-SX-5	SLE - Q.P.01	Min	-5,70	-142,18	2.132,39	142,30
SP.B-SX-5	SLE - Q.P.02	Max	-6,66	-140,92	2.134,25	141,08
SP.B-SX-5	SLE - Q.P.02	Min	-6,66	-140,92	2.134,25	141,08
SP.B-SX-6	SLE - Q.P.01	Max	49,97	-36,35	451,43	61,80
SP.B-SX-6	SLE - Q.P.01	Min	49,97	-36,35	451,43	61,80
SP.B-SX-6	SLE - Q.P.02	Max	49,55	-33,69	445,17	59,92
SP.B-SX-6	SLE - Q.P.02	Min	49,55	-33,69	445,17	59,92
SP.B-SX-7	SLE - Q.P.01	Max	75,48	-156,57	1.383,10	173,81
SP.B-SX-7	SLE - Q.P.01	Min	75,48	-156,57	1.383,10	173,81
SP.B-SX-7	SLE - Q.P.02	Max	75,48	-154,83	1.378,96	172,25
SP.B-SX-7	SLE - Q.P.02	Min	75,48	-154,83	1.378,96	172,25
SP.B-SX-8	SLE - Q.P.01	Max	66,51	-319,16	2.336,61	326,02
SP.B-SX-8	SLE - Q.P.01	Min	66,51	-319,16	2.336,61	326,02
SP.B-SX-8	SLE - Q.P.02	Max	66,86	-318,92	2.336,96	325,85
SP.B-SX-8	SLE - Q.P.02	Min	66,86	-318,92	2.336,96	325,85

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Frequenti

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd,long}$ [kN]	$V_{Sd,long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-SX-1	SLE - FREQ.01	Max	-86,59	22,11	385,11	89,37
SP.B-SX-1	SLE - FREQ.01	Min	-93,44	19,84	366,50	95,52
SP.B-SX-1	SLE - FREQ.02	Max	-88,15	24,73	386,17	91,55
SP.B-SX-1	SLE - FREQ.02	Min	-95,00	22,46	367,55	97,61
SP.B-SX-1	SLE - FREQ.03	Max	-86,43	19,70	368,19	88,65
SP.B-SX-1	SLE - FREQ.03	Min	-86,43	19,70	368,19	88,65
SP.B-SX-1	SLE - FREQ.04	Max	-88,31	22,85	369,45	91,21
SP.B-SX-1	SLE - FREQ.04	Min	-88,31	22,85	369,45	91,21
SP.B-SX-2	SLE - FREQ.01	Max	-101,14	15,02	1.217,39	102,25
SP.B-SX-2	SLE - FREQ.01	Min	-109,56	9,69	1.134,33	109,99
SP.B-SX-2	SLE - FREQ.02	Max	-103,07	17,05	1.220,84	104,47
SP.B-SX-2	SLE - FREQ.02	Min	-111,49	11,71	1.137,79	112,10
SP.B-SX-2	SLE - FREQ.03	Max	-100,95	9,49	1.133,99	101,39
SP.B-SX-2	SLE - FREQ.03	Min	-100,95	9,49	1.133,99	101,39
SP.B-SX-2	SLE - FREQ.04	Max	-103,26	11,92	1.138,14	103,94
SP.B-SX-2	SLE - FREQ.04	Min	-103,26	11,92	1.138,14	103,94
SP.B-SX-3	SLE - FREQ.01	Max	-102,48	26,29	1.983,30	105,79
SP.B-SX-3	SLE - FREQ.01	Min	-111,27	16,68	1.843,96	112,51
SP.B-SX-3	SLE - FREQ.02	Max	-104,39	27,32	1.988,75	107,90
SP.B-SX-3	SLE - FREQ.02	Min	-113,18	17,71	1.849,40	114,56
SP.B-SX-3	SLE - FREQ.03	Max	-102,28	16,59	1.843,41	103,62
SP.B-SX-3	SLE - FREQ.03	Min	-102,28	16,59	1.843,41	103,62
SP.B-SX-3	SLE - FREQ.04	Max	-104,58	17,82	1.849,94	106,09
SP.B-SX-3	SLE - FREQ.04	Min	-104,58	17,82	1.849,94	106,09
SP.B-SX-4	SLE - FREQ.01	Max	4,10	-58,98	1.185,86	59,13
SP.B-SX-4	SLE - FREQ.01	Min	-1,03	-63,32	1.093,00	63,33
SP.B-SX-4	SLE - FREQ.02	Max	3,04	-56,60	1.184,08	56,68
SP.B-SX-4	SLE - FREQ.02	Min	-2,09	-60,93	1.091,22	60,97
SP.B-SX-4	SLE - FREQ.03	Max	2,37	-59,22	1.093,19	59,27
SP.B-SX-4	SLE - FREQ.03	Min	2,37	-59,22	1.093,19	59,27
SP.B-SX-4	SLE - FREQ.04	Max	1,10	-56,36	1.091,05	56,37
SP.B-SX-4	SLE - FREQ.04	Min	1,10	-56,36	1.091,05	56,37

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-SX-5	SLE - FREQ.01	Max	-5,70	-142,18	2.309,52	142,30
SP.B-SX-5	SLE - FREQ.01	Min	-11,32	-149,37	2.132,39	149,79
SP.B-SX-5	SLE - FREQ.02	Max	-6,66	-140,92	2.311,38	141,08
SP.B-SX-5	SLE - FREQ.02	Min	-12,28	-148,10	2.134,25	148,61
SP.B-SX-5	SLE - FREQ.03	Max	-5,60	-142,31	2.132,21	142,42
SP.B-SX-5	SLE - FREQ.03	Min	-5,60	-142,31	2.132,21	142,42
SP.B-SX-5	SLE - FREQ.04	Max	-6,76	-140,79	2.134,44	140,95
SP.B-SX-5	SLE - FREQ.04	Min	-6,76	-140,79	2.134,44	140,95
SP.B-SX-6	SLE - FREQ.01	Max	52,83	-36,35	491,12	64,12
SP.B-SX-6	SLE - FREQ.01	Min	47,84	-42,29	451,18	63,85
SP.B-SX-6	SLE - FREQ.02	Max	52,40	-33,69	484,86	62,29
SP.B-SX-6	SLE - FREQ.02	Min	47,41	-39,62	444,92	61,79
SP.B-SX-6	SLE - FREQ.03	Max	50,02	-36,62	452,06	61,99
SP.B-SX-6	SLE - FREQ.03	Min	50,02	-36,62	452,06	61,99
SP.B-SX-6	SLE - FREQ.04	Max	49,51	-33,42	444,55	59,73
SP.B-SX-6	SLE - FREQ.04	Min	49,51	-33,42	444,55	59,73
SP.B-SX-7	SLE - FREQ.01	Max	77,87	-156,57	1.503,79	174,87
SP.B-SX-7	SLE - FREQ.01	Min	73,14	-169,04	1.383,10	184,18
SP.B-SX-7	SLE - FREQ.02	Max	77,87	-154,83	1.499,64	173,31
SP.B-SX-7	SLE - FREQ.02	Min	73,14	-167,30	1.378,96	182,58
SP.B-SX-7	SLE - FREQ.03	Max	75,48	-156,75	1.383,52	173,97
SP.B-SX-7	SLE - FREQ.03	Min	75,48	-156,75	1.383,52	173,97
SP.B-SX-7	SLE - FREQ.04	Max	75,48	-154,66	1.378,55	172,09
SP.B-SX-7	SLE - FREQ.04	Min	75,48	-154,66	1.378,55	172,09
SP.B-SX-8	SLE - FREQ.01	Max	67,27	-319,16	2.527,38	326,17
SP.B-SX-8	SLE - FREQ.01	Min	63,20	-340,22	2.336,61	346,04
SP.B-SX-8	SLE - FREQ.02	Max	67,61	-318,92	2.527,74	326,00
SP.B-SX-8	SLE - FREQ.02	Min	63,55	-339,98	2.336,96	345,86
SP.B-SX-8	SLE - FREQ.03	Max	66,48	-319,18	2.336,58	326,03
SP.B-SX-8	SLE - FREQ.03	Min	66,48	-319,18	2.336,58	326,03
SP.B-SX-8	SLE - FREQ.04	Max	66,89	-318,89	2.337,00	325,83
SP.B-SX-8	SLE - FREQ.04	Min	66,89	-318,89	2.337,00	325,83

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Caratteristiche

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V, Sd}$ [kN]
SP.B-SX-1	SLE - CAR.01	Max	-84,70	26,93	401,63	88,88
SP.B-SX-1	SLE - CAR.01	Min	-93,83	23,90	376,82	96,82
SP.B-SX-1	SLE - CAR.02	Max	-86,57	30,08	402,89	91,65
SP.B-SX-1	SLE - CAR.02	Min	-95,70	27,04	378,08	99,45
SP.B-SX-1	SLE - CAR.03	Max	-88,16	18,21	379,60	90,02
SP.B-SX-1	SLE - CAR.03	Min	-97,29	15,17	354,78	98,47
SP.B-SX-1	SLE - CAR.04	Max	-90,04	21,35	380,86	92,53
SP.B-SX-1	SLE - CAR.04	Min	-99,17	18,32	356,05	100,84
SP.B-SX-1	SLE - CAR.05	Max	-83,55	29,13	403,37	88,48
SP.B-SX-1	SLE - CAR.05	Min	-90,39	26,85	384,76	94,30
SP.B-SX-1	SLE - CAR.06	Max	-85,42	32,27	404,63	91,31
SP.B-SX-1	SLE - CAR.06	Min	-92,27	29,99	386,02	97,02
SP.B-SX-1	SLE - CAR.07	Max	-89,32	14,58	366,65	90,50
SP.B-SX-1	SLE - CAR.07	Min	-96,16	12,31	348,04	96,95
SP.B-SX-1	SLE - CAR.08	Max	-91,19	17,72	367,91	92,90
SP.B-SX-1	SLE - CAR.08	Min	-98,04	15,45	349,30	99,25
SP.B-SX-1	SLE - CAR.09	Max	-84,08	25,17	395,60	87,76
SP.B-SX-1	SLE - CAR.09	Min	-90,92	22,89	376,99	93,76
SP.B-SX-1	SLE - CAR.10	Max	-87,20	30,41	397,71	92,35
SP.B-SX-1	SLE - CAR.10	Min	-94,05	28,13	379,10	98,16
SP.B-SX-1	SLE - CAR.11	Max	-87,54	16,44	373,57	89,07
SP.B-SX-1	SLE - CAR.11	Min	-94,39	14,17	354,96	95,44
SP.B-SX-1	SLE - CAR.12	Max	-90,66	21,68	375,68	93,22
SP.B-SX-1	SLE - CAR.12	Min	-97,51	19,41	357,07	99,42
SP.B-SX-2	SLE - CAR.01	Max	-99,42	22,60	1.257,61	101,95
SP.B-SX-2	SLE - CAR.01	Min	-110,65	15,49	1.146,87	111,73
SP.B-SX-2	SLE - CAR.02	Max	-101,73	25,03	1.261,75	104,76
SP.B-SX-2	SLE - CAR.02	Min	-112,96	17,92	1.151,02	114,37
SP.B-SX-2	SLE - CAR.03	Max	-102,47	10,59	1.231,84	103,02
SP.B-SX-2	SLE - CAR.03	Min	-113,70	3,48	1.121,10	113,76
SP.B-SX-2	SLE - CAR.04	Max	-104,79	13,02	1.235,98	105,59
SP.B-SX-2	SLE - CAR.04	Min	-116,02	5,91	1.125,25	116,17
SP.B-SX-2	SLE - CAR.05	Max	-98,40	24,83	1.238,52	101,48
SP.B-SX-2	SLE - CAR.05	Min	-106,82	19,49	1.155,46	108,59
SP.B-SX-2	SLE - CAR.06	Max	-100,71	27,26	1.242,66	104,34
SP.B-SX-2	SLE - CAR.06	Min	-109,14	21,92	1.159,61	111,32
SP.B-SX-2	SLE - CAR.07	Max	-103,49	4,81	1.195,57	103,60
SP.B-SX-2	SLE - CAR.07	Min	-111,91	-0,52	1.112,52	111,91
SP.B-SX-2	SLE - CAR.08	Max	-105,80	7,24	1.199,71	106,05
SP.B-SX-2	SLE - CAR.08	Min	-114,23	1,91	1.116,66	114,24
SP.B-SX-2	SLE - CAR.09	Max	-98,65	20,01	1.228,55	100,66
SP.B-SX-2	SLE - CAR.09	Min	-107,07	14,68	1.145,49	108,07
SP.B-SX-2	SLE - CAR.10	Max	-102,50	24,06	1.235,45	105,29
SP.B-SX-2	SLE - CAR.10	Min	-110,93	18,73	1.152,40	112,50
SP.B-SX-2	SLE - CAR.11	Max	-101,70	8,00	1.202,78	102,02
SP.B-SX-2	SLE - CAR.11	Min	-110,12	2,67	1.119,72	110,16
SP.B-SX-2	SLE - CAR.12	Max	-105,56	12,05	1.209,68	106,24
SP.B-SX-2	SLE - CAR.12	Min	-113,98	6,72	1.126,63	114,18

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-SX-3	SLE - CAR.01	Max	-101,43	36,65	2.040,65	107,84
SP.B-SX-3	SLE - CAR.01	Min	-113,15	23,84	1.854,85	115,63
SP.B-SX-3	SLE - CAR.02	Max	-103,73	37,88	2.047,18	110,43
SP.B-SX-3	SLE - CAR.02	Min	-115,45	25,07	1.861,38	118,14
SP.B-SX-3	SLE - CAR.03	Max	-103,14	22,12	2.017,76	105,49
SP.B-SX-3	SLE - CAR.03	Min	-114,86	9,31	1.831,97	115,24
SP.B-SX-3	SLE - CAR.04	Max	-105,44	23,35	2.024,30	107,99
SP.B-SX-3	SLE - CAR.04	Min	-117,16	10,54	1.838,50	117,63
SP.B-SX-3	SLE - CAR.05	Max	-100,86	38,30	2.001,83	107,88
SP.B-SX-3	SLE - CAR.05	Min	-109,65	28,69	1.862,48	113,34
SP.B-SX-3	SLE - CAR.06	Max	-103,15	39,53	2.008,36	110,47
SP.B-SX-3	SLE - CAR.06	Min	-111,95	29,92	1.869,01	115,87
SP.B-SX-3	SLE - CAR.07	Max	-103,71	14,08	1.963,69	104,66
SP.B-SX-3	SLE - CAR.07	Min	-112,50	4,47	1.824,34	112,59
SP.B-SX-3	SLE - CAR.08	Max	-106,01	15,31	1.970,22	107,11
SP.B-SX-3	SLE - CAR.08	Min	-114,80	5,70	1.830,87	114,94
SP.B-SX-3	SLE - CAR.09	Max	-100,66	33,04	1.992,02	105,94
SP.B-SX-3	SLE - CAR.09	Min	-109,45	23,43	1.852,68	111,93
SP.B-SX-3	SLE - CAR.10	Max	-104,49	35,09	2.002,91	110,23
SP.B-SX-3	SLE - CAR.10	Min	-113,28	25,48	1.863,56	116,11
SP.B-SX-3	SLE - CAR.11	Max	-102,37	18,51	1.969,14	104,03
SP.B-SX-3	SLE - CAR.11	Min	-111,17	8,90	1.829,79	111,52
SP.B-SX-3	SLE - CAR.12	Max	-106,21	20,56	1.980,02	108,18
SP.B-SX-3	SLE - CAR.12	Min	-115,00	10,95	1.840,68	115,52
SP.B-SX-4	SLE - CAR.01	Max	4,99	-54,63	1.217,75	54,86
SP.B-SX-4	SLE - CAR.01	Min	-1,86	-60,41	1.093,95	60,44
SP.B-SX-4	SLE - CAR.02	Max	3,71	-51,77	1.215,62	51,90
SP.B-SX-4	SLE - CAR.02	Min	-3,13	-57,55	1.091,81	57,64
SP.B-SX-4	SLE - CAR.03	Max	4,64	-63,81	1.216,22	63,98
SP.B-SX-4	SLE - CAR.03	Min	-2,20	-69,59	1.092,41	69,62
SP.B-SX-4	SLE - CAR.04	Max	3,37	-60,95	1.214,08	61,04
SP.B-SX-4	SLE - CAR.04	Min	-3,47	-66,73	1.090,28	66,82
SP.B-SX-4	SLE - CAR.05	Max	4,49	-51,57	1.187,31	51,77
SP.B-SX-4	SLE - CAR.05	Min	-0,64	-55,91	1.094,46	55,91
SP.B-SX-4	SLE - CAR.06	Max	3,22	-48,71	1.185,18	48,82
SP.B-SX-4	SLE - CAR.06	Min	-1,91	-53,05	1.092,33	53,08
SP.B-SX-4	SLE - CAR.07	Max	3,92	-66,87	1.184,76	66,99
SP.B-SX-4	SLE - CAR.07	Min	-1,21	-71,21	1.091,90	71,22
SP.B-SX-4	SLE - CAR.08	Max	2,64	-64,01	1.182,62	64,07
SP.B-SX-4	SLE - CAR.08	Min	-2,49	-68,35	1.089,77	68,39
SP.B-SX-4	SLE - CAR.09	Max	4,80	-55,59	1.187,51	55,79
SP.B-SX-4	SLE - CAR.09	Min	-0,33	-59,92	1.094,66	59,92
SP.B-SX-4	SLE - CAR.10	Max	2,68	-50,82	1.183,96	50,89
SP.B-SX-4	SLE - CAR.10	Min	-2,45	-55,15	1.091,10	55,21
SP.B-SX-4	SLE - CAR.11	Max	4,45	-64,77	1.185,98	64,92
SP.B-SX-4	SLE - CAR.11	Min	-0,68	-69,10	1.093,12	69,10
SP.B-SX-4	SLE - CAR.12	Max	2,33	-60,00	1.182,42	60,04
SP.B-SX-4	SLE - CAR.12	Min	-2,80	-64,33	1.089,57	64,39

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-SX-5	SLE - CAR.01	Max	-5,62	-136,55	2.367,47	136,67
SP.B-SX-5	SLE - CAR.01	Min	-13,11	-146,13	2.131,30	146,72
SP.B-SX-5	SLE - CAR.02	Max	-6,77	-135,04	2.369,70	135,21
SP.B-SX-5	SLE - CAR.02	Min	-14,26	-144,62	2.133,53	145,32
SP.B-SX-5	SLE - CAR.03	Max	-5,59	-148,06	2.369,29	148,17
SP.B-SX-5	SLE - CAR.03	Min	-13,08	-157,64	2.133,12	158,18
SP.B-SX-5	SLE - CAR.04	Max	-6,74	-146,55	2.371,52	146,70
SP.B-SX-5	SLE - CAR.04	Min	-14,23	-156,13	2.135,35	156,77
SP.B-SX-5	SLE - CAR.05	Max	-5,63	-132,72	2.307,82	132,83
SP.B-SX-5	SLE - CAR.05	Min	-11,24	-139,90	2.130,69	140,35
SP.B-SX-5	SLE - CAR.06	Max	-6,78	-131,20	2.310,05	131,37
SP.B-SX-5	SLE - CAR.06	Min	-12,40	-138,38	2.132,92	138,94
SP.B-SX-5	SLE - CAR.07	Max	-5,58	-151,90	2.310,85	152,00
SP.B-SX-5	SLE - CAR.07	Min	-11,20	-159,08	2.133,72	159,48
SP.B-SX-5	SLE - CAR.08	Max	-6,73	-150,38	2.313,08	150,53
SP.B-SX-5	SLE - CAR.08	Min	-12,35	-157,57	2.135,95	158,05
SP.B-SX-5	SLE - CAR.09	Max	-5,23	-137,06	2.307,68	137,16
SP.B-SX-5	SLE - CAR.09	Min	-10,85	-144,24	2.130,55	144,65
SP.B-SX-5	SLE - CAR.10	Max	-7,15	-134,53	2.311,40	134,72
SP.B-SX-5	SLE - CAR.10	Min	-12,77	-141,72	2.134,27	142,29
SP.B-SX-5	SLE - CAR.11	Max	-5,21	-148,57	2.309,50	148,66
SP.B-SX-5	SLE - CAR.11	Min	-10,82	-155,75	2.132,38	156,13
SP.B-SX-5	SLE - CAR.12	Max	-7,13	-146,04	2.313,22	146,22
SP.B-SX-5	SLE - CAR.12	Min	-12,74	-153,23	2.136,09	153,75
SP.B-SX-6	SLE - CAR.01	Max	52,15	-33,47	494,93	61,97
SP.B-SX-6	SLE - CAR.01	Min	45,49	-41,39	441,68	61,50
SP.B-SX-6	SLE - CAR.02	Max	51,64	-30,27	487,42	59,86
SP.B-SX-6	SLE - CAR.02	Min	44,99	-38,19	434,17	59,01
SP.B-SX-6	SLE - CAR.03	Max	55,49	-39,77	515,02	68,27
SP.B-SX-6	SLE - CAR.03	Min	48,84	-47,69	461,77	68,26
SP.B-SX-6	SLE - CAR.04	Max	54,98	-36,57	507,51	66,03
SP.B-SX-6	SLE - CAR.04	Min	48,33	-44,49	454,26	65,68
SP.B-SX-6	SLE - CAR.05	Max	50,08	-31,37	475,00	59,10
SP.B-SX-6	SLE - CAR.05	Min	45,09	-37,31	435,06	58,53
SP.B-SX-6	SLE - CAR.06	Max	49,58	-28,17	467,49	57,02
SP.B-SX-6	SLE - CAR.06	Min	44,59	-34,11	427,56	56,14
SP.B-SX-6	SLE - CAR.07	Max	55,65	-41,87	508,49	69,64
SP.B-SX-6	SLE - CAR.07	Min	50,66	-47,80	468,56	69,66
SP.B-SX-6	SLE - CAR.08	Max	55,15	-38,67	500,98	67,35
SP.B-SX-6	SLE - CAR.08	Min	50,15	-44,60	461,05	67,12
SP.B-SX-6	SLE - CAR.09	Max	51,37	-34,54	484,20	61,90
SP.B-SX-6	SLE - CAR.09	Min	46,38	-40,48	444,26	61,56
SP.B-SX-6	SLE - CAR.10	Max	50,52	-29,20	471,68	58,35
SP.B-SX-6	SLE - CAR.10	Min	45,53	-35,14	431,75	57,51
SP.B-SX-6	SLE - CAR.11	Max	54,71	-40,83	504,29	68,27
SP.B-SX-6	SLE - CAR.11	Min	49,72	-46,77	464,36	68,26
SP.B-SX-6	SLE - CAR.12	Max	53,86	-35,50	491,78	64,51
SP.B-SX-6	SLE - CAR.12	Min	48,87	-41,44	451,84	64,07

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-SX-7	SLE - CAR.01	Max	77,24	-151,95	1.528,86	170,46
SP.B-SX-7	SLE - CAR.01	Min	70,93	-168,57	1.367,95	182,89
SP.B-SX-7	SLE - CAR.02	Max	77,24	-149,86	1.523,89	168,60
SP.B-SX-7	SLE - CAR.02	Min	70,93	-166,48	1.362,98	180,96
SP.B-SX-7	SLE - CAR.03	Max	80,10	-161,54	1.559,99	180,31
SP.B-SX-7	SLE - CAR.03	Min	73,79	-178,16	1.399,08	192,84
SP.B-SX-7	SLE - CAR.04	Max	80,10	-159,45	1.555,02	178,44
SP.B-SX-7	SLE - CAR.04	Min	73,79	-176,07	1.394,11	190,91
SP.B-SX-7	SLE - CAR.05	Max	75,49	-148,76	1.478,26	166,82
SP.B-SX-7	SLE - CAR.05	Min	70,76	-161,22	1.357,57	176,07
SP.B-SX-7	SLE - CAR.06	Max	75,49	-146,67	1.473,29	164,95
SP.B-SX-7	SLE - CAR.06	Min	70,76	-159,13	1.352,60	174,15
SP.B-SX-7	SLE - CAR.07	Max	80,26	-164,74	1.530,14	183,24
SP.B-SX-7	SLE - CAR.07	Min	75,52	-177,20	1.409,46	192,62
SP.B-SX-7	SLE - CAR.08	Max	80,26	-162,64	1.525,17	181,37
SP.B-SX-7	SLE - CAR.08	Min	75,52	-175,11	1.404,49	190,70
SP.B-SX-7	SLE - CAR.09	Max	76,44	-152,65	1.490,29	170,72
SP.B-SX-7	SLE - CAR.09	Min	71,71	-165,12	1.369,61	180,01
SP.B-SX-7	SLE - CAR.10	Max	76,44	-149,17	1.482,01	167,61
SP.B-SX-7	SLE - CAR.10	Min	71,71	-161,63	1.361,32	176,82
SP.B-SX-7	SLE - CAR.11	Max	79,30	-162,24	1.521,42	180,58
SP.B-SX-7	SLE - CAR.11	Min	74,57	-174,70	1.400,74	189,95
SP.B-SX-7	SLE - CAR.12	Max	79,30	-158,75	1.513,14	177,46
SP.B-SX-7	SLE - CAR.12	Min	74,57	-171,22	1.392,46	186,75
SP.B-SX-8	SLE - CAR.01	Max	66,61	-312,93	2.573,16	319,94
SP.B-SX-8	SLE - CAR.01	Min	61,19	-341,01	2.318,80	346,46
SP.B-SX-8	SLE - CAR.02	Max	67,02	-312,64	2.573,58	319,74
SP.B-SX-8	SLE - CAR.02	Min	61,60	-340,72	2.319,22	346,24
SP.B-SX-8	SLE - CAR.03	Max	68,36	-325,44	2.608,71	332,54
SP.B-SX-8	SLE - CAR.03	Min	62,94	-353,51	2.354,35	359,07
SP.B-SX-8	SLE - CAR.04	Max	68,77	-325,14	2.609,14	332,34
SP.B-SX-8	SLE - CAR.04	Min	63,35	-353,22	2.354,77	358,86
SP.B-SX-8	SLE - CAR.05	Max	65,78	-308,76	2.497,72	315,69
SP.B-SX-8	SLE - CAR.05	Min	61,71	-329,82	2.306,94	335,55
SP.B-SX-8	SLE - CAR.06	Max	66,19	-308,47	2.498,14	315,49
SP.B-SX-8	SLE - CAR.06	Min	62,12	-329,53	2.307,37	335,34
SP.B-SX-8	SLE - CAR.07	Max	68,69	-329,60	2.556,97	336,68
SP.B-SX-8	SLE - CAR.07	Min	64,63	-350,66	2.366,20	356,57
SP.B-SX-8	SLE - CAR.08	Max	69,10	-329,31	2.557,40	336,48
SP.B-SX-8	SLE - CAR.08	Min	65,04	-350,37	2.366,62	356,36
SP.B-SX-8	SLE - CAR.09	Max	66,22	-313,03	2.509,43	319,96
SP.B-SX-8	SLE - CAR.09	Min	62,16	-334,09	2.318,66	339,82
SP.B-SX-8	SLE - CAR.10	Max	66,91	-312,54	2.510,13	319,62
SP.B-SX-8	SLE - CAR.10	Min	62,84	-333,60	2.319,36	339,47
SP.B-SX-8	SLE - CAR.11	Max	67,97	-325,53	2.544,98	332,55
SP.B-SX-8	SLE - CAR.11	Min	63,91	-346,59	2.354,21	352,43
SP.B-SX-8	SLE - CAR.12	Max	68,66	-325,05	2.545,69	332,22
SP.B-SX-8	SLE - CAR.12	Min	64,59	-346,11	2.354,92	352,08

Combinazioni allo Stato Limite Ultimo – STR

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd,long}$ [kN]	$V_{Sd,long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-SX-1	SLU - STR.01	Max	-115,11	37,40	544,68	121,03
SP.B-SX-1	SLU - STR.01	Min	-127,43	33,30	511,18	131,71
SP.B-SX-1	SLU - STR.02	Max	-117,35	41,17	546,19	124,37
SP.B-SX-1	SLU - STR.02	Min	-129,68	37,07	512,69	134,88
SP.B-SX-1	SLU - STR.03	Max	-120,30	24,31	511,63	122,73
SP.B-SX-1	SLU - STR.03	Min	-132,63	20,21	478,13	134,16
SP.B-SX-1	SLU - STR.04	Max	-122,55	28,08	513,15	125,72
SP.B-SX-1	SLU - STR.04	Min	-134,87	23,98	479,65	136,99
SP.B-SX-1	SLU - STR.05	Max	-113,38	40,79	548,13	120,49
SP.B-SX-1	SLU - STR.05	Min	-122,62	37,72	523,00	128,29
SP.B-SX-1	SLU - STR.06	Max	-115,62	44,57	549,58	123,91
SP.B-SX-1	SLU - STR.06	Min	-124,87	41,50	524,46	131,58
SP.B-SX-1	SLU - STR.07	Max	-122,03	18,98	493,05	123,50
SP.B-SX-1	SLU - STR.07	Min	-131,28	15,90	467,92	132,23
SP.B-SX-1	SLU - STR.08	Max	-124,28	22,75	494,56	126,34
SP.B-SX-1	SLU - STR.08	Min	-133,52	19,68	469,44	134,96
SP.B-SX-1	SLU - STR.09	Max	-114,36	35,17	536,61	119,64
SP.B-SX-1	SLU - STR.09	Min	-123,60	32,10	511,48	127,70
SP.B-SX-1	SLU - STR.10	Max	-118,10	41,46	539,13	125,17
SP.B-SX-1	SLU - STR.10	Min	-127,35	38,39	514,01	133,01
SP.B-SX-1	SLU - STR.11	Max	-119,55	22,08	503,56	121,57
SP.B-SX-1	SLU - STR.11	Min	-128,80	19,01	478,43	130,19
SP.B-SX-1	SLU - STR.12	Max	-123,30	28,37	506,08	126,52
SP.B-SX-1	SLU - STR.12	Min	-132,54	25,30	480,96	134,93
SP.B-SX-2	SLU - STR.01	Max	-135,24	32,04	1.707,69	138,98
SP.B-SX-2	SLU - STR.01	Min	-150,40	22,44	1.558,20	152,06
SP.B-SX-2	SLU - STR.02	Max	-138,01	34,96	1.712,67	142,37
SP.B-SX-2	SLU - STR.02	Min	-153,17	25,36	1.563,17	155,26
SP.B-SX-2	SLU - STR.03	Max	-139,82	14,03	1.669,04	140,52
SP.B-SX-2	SLU - STR.03	Min	-154,98	4,43	1.519,55	155,04
SP.B-SX-2	SLU - STR.04	Max	-142,59	16,94	1.674,01	143,60
SP.B-SX-2	SLU - STR.04	Min	-157,76	7,34	1.524,52	157,93
SP.B-SX-2	SLU - STR.05	Max	-133,71	35,65	1.683,21	138,38
SP.B-SX-2	SLU - STR.05	Min	-145,08	28,45	1.571,09	147,84
SP.B-SX-2	SLU - STR.06	Max	-136,48	38,54	1.687,91	141,82
SP.B-SX-2	SLU - STR.06	Min	-147,85	31,34	1.575,79	151,14
SP.B-SX-2	SLU - STR.07	Max	-141,34	5,62	1.618,78	141,46
SP.B-SX-2	SLU - STR.07	Min	-152,72	-1,58	1.506,66	152,72
SP.B-SX-2	SLU - STR.08	Max	-144,12	8,54	1.623,75	144,37
SP.B-SX-2	SLU - STR.08	Min	-155,49	1,34	1.511,63	155,50
SP.B-SX-2	SLU - STR.09	Max	-134,31	28,67	1.668,66	137,34
SP.B-SX-2	SLU - STR.09	Min	-145,68	21,47	1.556,54	147,25
SP.B-SX-2	SLU - STR.10	Max	-138,94	33,53	1.676,95	142,93
SP.B-SX-2	SLU - STR.10	Min	-150,31	26,33	1.564,83	152,60
SP.B-SX-2	SLU - STR.11	Max	-138,89	10,66	1.630,01	139,30
SP.B-SX-2	SLU - STR.11	Min	-150,26	3,46	1.517,89	150,30
SP.B-SX-2	SLU - STR.12	Max	-143,52	15,52	1.638,30	144,36
SP.B-SX-2	SLU - STR.12	Min	-154,89	8,32	1.526,18	155,11

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-SX-3	SLU - STR.01	Max	-138,07	51,50	2.770,94	147,37
SP.B-SX-3	SLU - STR.01	Min	-153,90	34,21	2.520,11	157,66
SP.B-SX-3	SLU - STR.02	Max	-140,83	52,98	2.778,77	150,47
SP.B-SX-3	SLU - STR.02	Min	-156,66	35,68	2.527,95	160,67
SP.B-SX-3	SLU - STR.03	Max	-140,65	29,71	2.736,61	143,75
SP.B-SX-3	SLU - STR.03	Min	-156,47	12,41	2.485,78	156,96
SP.B-SX-3	SLU - STR.04	Max	-143,40	31,18	2.744,45	146,75
SP.B-SX-3	SLU - STR.04	Min	-159,23	13,89	2.493,62	159,83
SP.B-SX-3	SLU - STR.05	Max	-137,22	54,45	2.719,67	147,63
SP.B-SX-3	SLU - STR.05	Min	-149,09	41,48	2.531,55	154,75
SP.B-SX-3	SLU - STR.06	Max	-139,97	55,86	2.727,07	150,70
SP.B-SX-3	SLU - STR.06	Min	-151,84	42,89	2.538,95	157,78
SP.B-SX-3	SLU - STR.07	Max	-141,50	18,12	2.662,46	142,66
SP.B-SX-3	SLU - STR.07	Min	-153,37	5,15	2.474,34	153,46
SP.B-SX-3	SLU - STR.08	Max	-144,26	19,60	2.670,30	145,59
SP.B-SX-3	SLU - STR.08	Min	-156,13	6,63	2.482,18	156,27
SP.B-SX-3	SLU - STR.09	Max	-137,16	46,69	2.705,62	144,88
SP.B-SX-3	SLU - STR.09	Min	-149,03	33,72	2.517,50	152,79
SP.B-SX-3	SLU - STR.10	Max	-141,75	49,15	2.718,68	150,03
SP.B-SX-3	SLU - STR.10	Min	-153,62	36,18	2.530,56	157,82
SP.B-SX-3	SLU - STR.11	Max	-139,73	24,90	2.671,29	141,93
SP.B-SX-3	SLU - STR.11	Min	-151,60	11,93	2.483,17	152,06
SP.B-SX-3	SLU - STR.12	Max	-144,32	27,36	2.684,35	146,89
SP.B-SX-3	SLU - STR.12	Min	-156,19	14,38	2.496,23	156,85
SP.B-SX-4	SLU - STR.01	Max	6,33	-73,27	1.651,85	73,54
SP.B-SX-4	SLU - STR.01	Min	-2,91	-81,07	1.484,71	81,12
SP.B-SX-4	SLU - STR.02	Max	4,80	-69,84	1.649,29	70,00
SP.B-SX-4	SLU - STR.02	Min	-4,43	-77,64	1.482,15	77,77
SP.B-SX-4	SLU - STR.03	Max	5,81	-87,04	1.649,55	87,23
SP.B-SX-4	SLU - STR.03	Min	-3,42	-94,84	1.482,41	94,90
SP.B-SX-4	SLU - STR.04	Max	4,28	-83,61	1.646,99	83,72
SP.B-SX-4	SLU - STR.04	Min	-4,95	-91,41	1.479,85	91,54
SP.B-SX-4	SLU - STR.05	Max	5,68	-68,68	1.610,83	68,91
SP.B-SX-4	SLU - STR.05	Min	-1,25	-74,53	1.485,48	74,54
SP.B-SX-4	SLU - STR.06	Max	4,15	-65,24	1.607,97	65,37
SP.B-SX-4	SLU - STR.06	Min	-2,78	-71,09	1.482,62	71,14
SP.B-SX-4	SLU - STR.07	Max	4,82	-91,63	1.607,00	91,76
SP.B-SX-4	SLU - STR.07	Min	-2,11	-97,48	1.481,65	97,50
SP.B-SX-4	SLU - STR.08	Max	3,29	-88,20	1.604,44	88,26
SP.B-SX-4	SLU - STR.08	Min	-3,64	-94,05	1.479,09	94,12
SP.B-SX-4	SLU - STR.09	Max	6,01	-74,41	1.610,92	74,66
SP.B-SX-4	SLU - STR.09	Min	-0,91	-80,26	1.485,57	80,27
SP.B-SX-4	SLU - STR.10	Max	3,47	-68,69	1.606,66	68,78
SP.B-SX-4	SLU - STR.10	Min	-3,46	-74,55	1.481,30	74,63
SP.B-SX-4	SLU - STR.11	Max	5,50	-88,18	1.608,62	88,35
SP.B-SX-4	SLU - STR.11	Min	-1,43	-94,03	1.483,27	94,04
SP.B-SX-4	SLU - STR.12	Max	2,95	-82,46	1.604,35	82,52
SP.B-SX-4	SLU - STR.12	Min	-3,97	-88,32	1.479,00	88,40

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-SX-5	SLU - STR.01	Max	-8,33	-184,13	3.213,16	184,31
SP.B-SX-5	SLU - STR.01	Min	-18,44	-197,06	2.894,34	197,92
SP.B-SX-5	SLU - STR.02	Max	-9,71	-182,31	3.215,84	182,56
SP.B-SX-5	SLU - STR.02	Min	-19,82	-195,24	2.897,01	196,24
SP.B-SX-5	SLU - STR.03	Max	-8,29	-201,39	3.215,90	201,56
SP.B-SX-5	SLU - STR.03	Min	-18,40	-214,32	2.897,07	215,11
SP.B-SX-5	SLU - STR.04	Max	-9,67	-199,57	3.218,57	199,81
SP.B-SX-5	SLU - STR.04	Min	-19,78	-212,51	2.899,74	213,42
SP.B-SX-5	SLU - STR.05	Max	-8,34	-178,37	3.132,55	178,56
SP.B-SX-5	SLU - STR.05	Min	-15,92	-188,07	2.893,42	188,74
SP.B-SX-5	SLU - STR.06	Max	-9,71	-176,55	3.134,67	176,82
SP.B-SX-5	SLU - STR.06	Min	-17,29	-186,25	2.895,55	187,05
SP.B-SX-5	SLU - STR.07	Max	-8,27	-207,15	3.137,10	207,31
SP.B-SX-5	SLU - STR.07	Min	-15,85	-216,85	2.897,98	217,42
SP.B-SX-5	SLU - STR.08	Max	-9,65	-205,33	3.139,77	205,55
SP.B-SX-5	SLU - STR.08	Min	-17,24	-215,03	2.900,65	215,72
SP.B-SX-5	SLU - STR.09	Max	-7,87	-184,73	3.132,57	184,90
SP.B-SX-5	SLU - STR.09	Min	-15,45	-194,43	2.893,44	195,04
SP.B-SX-5	SLU - STR.10	Max	-10,17	-181,70	3.137,02	181,98
SP.B-SX-5	SLU - STR.10	Min	-17,75	-191,40	2.897,90	192,22
SP.B-SX-5	SLU - STR.11	Max	-7,83	-202,00	3.135,30	202,15
SP.B-SX-5	SLU - STR.11	Min	-15,41	-211,70	2.896,17	212,26
SP.B-SX-5	SLU - STR.12	Max	-10,13	-198,97	3.139,76	199,22
SP.B-SX-5	SLU - STR.12	Min	-17,71	-208,67	2.900,63	209,42
SP.B-SX-6	SLU - STR.01	Max	70,04	-44,94	668,72	83,22
SP.B-SX-6	SLU - STR.01	Min	61,06	-55,63	596,84	82,60
SP.B-SX-6	SLU - STR.02	Max	69,43	-41,10	659,71	80,68
SP.B-SX-6	SLU - STR.02	Min	60,45	-51,79	587,83	79,60
SP.B-SX-6	SLU - STR.03	Max	75,05	-54,39	698,86	92,69
SP.B-SX-6	SLU - STR.03	Min	66,07	-65,08	626,98	92,74
SP.B-SX-6	SLU - STR.04	Max	74,44	-50,55	689,85	89,98
SP.B-SX-6	SLU - STR.04	Min	65,46	-61,24	617,97	89,64
SP.B-SX-6	SLU - STR.05	Max	67,09	-41,79	640,82	79,04
SP.B-SX-6	SLU - STR.05	Min	60,35	-49,81	586,91	78,25
SP.B-SX-6	SLU - STR.06	Max	66,48	-37,93	631,66	76,54
SP.B-SX-6	SLU - STR.06	Min	59,75	-45,94	577,75	75,37
SP.B-SX-6	SLU - STR.07	Max	75,44	-57,54	691,05	94,88
SP.B-SX-6	SLU - STR.07	Min	68,70	-65,55	637,14	94,96
SP.B-SX-6	SLU - STR.08	Max	74,83	-53,70	682,04	92,10
SP.B-SX-6	SLU - STR.08	Min	68,09	-61,71	628,13	91,90
SP.B-SX-6	SLU - STR.09	Max	68,96	-46,22	653,87	83,02
SP.B-SX-6	SLU - STR.09	Min	62,22	-54,24	599,96	82,55
SP.B-SX-6	SLU - STR.10	Max	67,94	-39,82	638,85	78,75
SP.B-SX-6	SLU - STR.10	Min	61,21	-47,84	584,94	77,68
SP.B-SX-6	SLU - STR.11	Max	73,97	-55,67	684,01	92,58
SP.B-SX-6	SLU - STR.11	Min	67,24	-63,68	630,10	92,61
SP.B-SX-6	SLU - STR.12	Max	72,96	-49,27	668,99	88,03
SP.B-SX-6	SLU - STR.12	Min	66,22	-57,29	615,08	87,56

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-SX-7	SLU - STR.01	Max	103,96	-205,47	2.072,34	230,27
SP.B-SX-7	SLU - STR.01	Min	95,45	-227,90	1.855,11	247,08
SP.B-SX-7	SLU - STR.02	Max	103,96	-202,96	2.066,38	228,04
SP.B-SX-7	SLU - STR.02	Min	95,45	-225,39	1.849,15	244,77
SP.B-SX-7	SLU - STR.03	Max	108,25	-219,85	2.119,04	245,05
SP.B-SX-7	SLU - STR.03	Min	99,74	-242,28	1.901,81	262,01
SP.B-SX-7	SLU - STR.04	Max	108,25	-217,34	2.113,08	242,81
SP.B-SX-7	SLU - STR.04	Min	99,74	-239,77	1.895,85	259,69
SP.B-SX-7	SLU - STR.05	Max	101,46	-200,67	2.002,47	224,86
SP.B-SX-7	SLU - STR.05	Min	95,07	-217,50	1.839,55	237,37
SP.B-SX-7	SLU - STR.06	Max	101,47	-198,14	1.996,12	222,61
SP.B-SX-7	SLU - STR.06	Min	95,08	-214,97	1.833,19	235,05
SP.B-SX-7	SLU - STR.07	Max	108,61	-224,64	2.080,30	249,52
SP.B-SX-7	SLU - STR.07	Min	102,22	-241,47	1.917,38	262,21
SP.B-SX-7	SLU - STR.08	Max	108,61	-222,13	2.074,34	247,26
SP.B-SX-7	SLU - STR.08	Min	102,22	-238,96	1.911,41	259,90
SP.B-SX-7	SLU - STR.09	Max	102,89	-206,30	2.020,02	230,54
SP.B-SX-7	SLU - STR.09	Min	96,50	-223,13	1.857,10	243,10
SP.B-SX-7	SLU - STR.10	Max	102,89	-202,12	2.010,09	226,80
SP.B-SX-7	SLU - STR.10	Min	96,50	-218,95	1.847,16	239,27
SP.B-SX-7	SLU - STR.11	Max	107,18	-220,68	2.066,72	245,33
SP.B-SX-7	SLU - STR.11	Min	100,79	-237,51	1.903,80	258,01
SP.B-SX-7	SLU - STR.12	Max	107,18	-216,50	2.056,78	241,58
SP.B-SX-7	SLU - STR.12	Min	100,79	-233,33	1.893,86	254,17
SP.B-SX-8	SLU - STR.01	Max	89,56	-423,68	3.490,04	433,04
SP.B-SX-8	SLU - STR.01	Min	82,24	-461,58	3.146,65	468,85
SP.B-SX-8	SLU - STR.02	Max	90,05	-423,33	3.490,55	432,80
SP.B-SX-8	SLU - STR.02	Min	82,73	-461,23	3.147,16	468,59
SP.B-SX-8	SLU - STR.03	Max	92,18	-442,43	3.543,37	451,93
SP.B-SX-8	SLU - STR.03	Min	84,87	-480,34	3.199,98	487,78
SP.B-SX-8	SLU - STR.04	Max	92,68	-442,08	3.543,88	451,69
SP.B-SX-8	SLU - STR.04	Min	85,36	-479,99	3.200,49	487,52
SP.B-SX-8	SLU - STR.05	Max	88,34	-417,42	3.386,41	426,67
SP.B-SX-8	SLU - STR.05	Min	82,86	-445,86	3.128,87	453,49
SP.B-SX-8	SLU - STR.06	Max	88,86	-417,05	3.386,34	426,41
SP.B-SX-8	SLU - STR.06	Min	83,37	-445,48	3.128,80	453,21
SP.B-SX-8	SLU - STR.07	Max	92,72	-448,68	3.475,30	458,16
SP.B-SX-8	SLU - STR.07	Min	87,23	-477,11	3.217,76	485,02
SP.B-SX-8	SLU - STR.08	Max	93,21	-448,33	3.475,81	457,92
SP.B-SX-8	SLU - STR.08	Min	87,72	-476,76	3.218,27	484,77
SP.B-SX-8	SLU - STR.09	Max	89,05	-423,79	3.404,02	433,05
SP.B-SX-8	SLU - STR.09	Min	83,57	-452,22	3.146,48	459,88
SP.B-SX-8	SLU - STR.10	Max	89,88	-423,21	3.404,87	432,65
SP.B-SX-8	SLU - STR.10	Min	84,39	-451,64	3.147,33	459,46
SP.B-SX-8	SLU - STR.11	Max	91,68	-442,55	3.457,35	451,94
SP.B-SX-8	SLU - STR.11	Min	86,19	-470,98	3.199,81	478,80
SP.B-SX-8	SLU - STR.12	Max	92,50	-441,96	3.458,20	451,54
SP.B-SX-8	SLU - STR.12	Min	87,01	-470,39	3.200,66	478,37

Combinazioni allo Stato limite di Salvaguardia della Vita

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-SX-1	SLV - X - 01	Max	22,64	63,89	556,30	67,78
SP.B-SX-1	SLV - X - 01	Min	-213,72	-37,36	126,39	216,96
SP.B-SX-1	SLV - X - 02	Max	19,92	68,55	558,28	71,39
SP.B-SX-1	SLV - X - 02	Min	-216,44	-32,70	128,37	218,90
SP.B-SX-1	SLV - Y - 01	Max	-24,98	77,95	543,01	81,85
SP.B-SX-1	SLV - Y - 01	Min	-166,11	-51,41	139,68	173,88
SP.B-SX-1	SLV - Y - 02	Max	-27,70	82,61	544,99	87,13
SP.B-SX-1	SLV - Y - 02	Min	-168,83	-46,75	141,66	175,18
SP.B-SX-2	SLV - X - 01	Max	19,89	48,62	1.232,48	52,53
SP.B-SX-2	SLV - X - 01	Min	-240,64	-34,49	1.024,20	243,10
SP.B-SX-2	SLV - X - 02	Max	16,52	52,22	1.238,62	54,77
SP.B-SX-2	SLV - X - 02	Min	-244,00	-30,89	1.030,34	245,95
SP.B-SX-2	SLV - Y - 01	Max	-35,84	107,63	1.348,57	113,44
SP.B-SX-2	SLV - Y - 01	Min	-184,92	-93,50	908,12	207,21
SP.B-SX-2	SLV - Y - 02	Max	-39,20	111,23	1.354,70	117,93
SP.B-SX-2	SLV - Y - 02	Min	-188,28	-89,90	914,25	208,64
SP.B-SX-3	SLV - X - 01	Max	4,82	99,74	2.193,69	99,86
SP.B-SX-3	SLV - X - 01	Min	-224,50	-61,67	1.538,81	232,82
SP.B-SX-3	SLV - X - 02	Max	1,47	101,56	2.203,23	101,57
SP.B-SX-3	SLV - X - 02	Min	-227,85	-59,85	1.548,34	235,58
SP.B-SX-3	SLV - Y - 01	Max	-48,12	173,82	2.167,46	180,36
SP.B-SX-3	SLV - Y - 01	Min	-171,56	-135,75	1.565,04	218,77
SP.B-SX-3	SLV - Y - 02	Max	-51,47	175,64	2.177,00	183,03
SP.B-SX-3	SLV - Y - 02	Min	-174,91	-133,93	1.574,58	220,30
SP.B-SX-4	SLV - X - 01	Max	85,00	-17,60	1.238,36	86,80
SP.B-SX-4	SLV - X - 01	Min	-101,22	-107,66	908,35	147,77
SP.B-SX-4	SLV - X - 02	Max	83,17	-13,37	1.235,30	84,23
SP.B-SX-4	SLV - X - 02	Min	-103,06	-103,42	905,29	146,00
SP.B-SX-4	SLV - Y - 01	Max	34,05	12,75	1.158,61	36,36
SP.B-SX-4	SLV - Y - 01	Min	-50,28	-138,01	988,09	146,88
SP.B-SX-4	SLV - Y - 02	Max	32,22	16,98	1.155,55	36,42
SP.B-SX-4	SLV - Y - 02	Min	-52,11	-133,78	985,03	143,57

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-SX-5	SLV - X - 01	Max	68,51	-81,86	2.343,65	106,75
SP.B-SX-5	SLV - X - 01	Min	-97,64	-204,55	1.952,81	226,66
SP.B-SX-5	SLV - X - 02	Max	66,85	-79,61	2.346,87	103,95
SP.B-SX-5	SLV - X - 02	Min	-99,30	-202,30	1.956,02	225,36
SP.B-SX-5	SLV - Y - 01	Max	23,77	-28,47	2.250,35	37,09
SP.B-SX-5	SLV - Y - 01	Min	-52,90	-257,94	2.046,11	263,31
SP.B-SX-5	SLV - Y - 02	Max	22,11	-26,22	2.253,57	34,29
SP.B-SX-5	SLV - Y - 02	Min	-54,56	-255,69	2.049,32	261,45
SP.B-SX-6	SLV - X - 01	Max	117,13	24,75	745,96	119,72
SP.B-SX-6	SLV - X - 01	Min	-37,04	-102,42	110,27	108,91
SP.B-SX-6	SLV - X - 02	Max	116,42	29,48	734,99	120,09
SP.B-SX-6	SLV - X - 02	Min	-37,75	-97,69	99,30	104,73
SP.B-SX-6	SLV - Y - 01	Max	106,76	20,02	681,19	108,62
SP.B-SX-6	SLV - Y - 01	Min	-26,67	-97,68	175,03	101,26
SP.B-SX-6	SLV - Y - 02	Max	106,04	24,74	670,22	108,89
SP.B-SX-6	SLV - Y - 02	Min	-27,38	-92,96	164,06	96,91
SP.B-SX-7	SLV - X - 01	Max	138,69	-120,51	1.502,16	183,73
SP.B-SX-7	SLV - X - 01	Min	-7,67	-196,80	1.268,36	196,95
SP.B-SX-7	SLV - X - 02	Max	138,72	-117,41	1.494,82	181,74
SP.B-SX-7	SLV - X - 02	Min	-7,64	-193,71	1.261,01	193,86
SP.B-SX-7	SLV - Y - 01	Max	131,16	-74,96	1.638,75	151,07
SP.B-SX-7	SLV - Y - 01	Min	-0,14	-242,35	1.131,76	242,35
SP.B-SX-7	SLV - Y - 02	Max	131,19	-71,87	1.631,41	149,58
SP.B-SX-7	SLV - Y - 02	Min	-0,11	-239,25	1.124,42	239,25
SP.B-SX-8	SLV - X - 01	Max	120,65	-214,87	2.756,81	246,43
SP.B-SX-8	SLV - X - 01	Min	-5,27	-427,05	1.987,49	427,08
SP.B-SX-8	SLV - X - 02	Max	121,29	-214,42	2.757,27	246,34
SP.B-SX-8	SLV - X - 02	Min	-4,64	-426,60	1.987,94	426,62
SP.B-SX-8	SLV - Y - 01	Max	112,60	-176,89	2.720,83	209,69
SP.B-SX-8	SLV - Y - 01	Min	2,78	-465,03	2.023,47	465,04
SP.B-SX-8	SLV - Y - 02	Max	113,23	-176,44	2.721,29	209,64
SP.B-SX-8	SLV - Y - 02	Min	3,42	-464,58	2.023,93	464,59

14.2.2 ZATTERA DESTRA

Nelle tabelle successive sono riepilogati i valori delle azioni sollecitanti (azione normale e taglio nelle due direzioni trasversali) valutati in corrispondenza delle molle elastiche mediante le quali sono stati modellati i pali di fondazione all'interno del modello di calcolo tridimensionale.

Per ciascun palo è stata determinata anche la risultante di taglio orizzontale, valutata come combinazione quadratica delle azioni taglianti valutate lungo le due direzioni orizzontali ortogonali.

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Quasi Permanenti

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-1	SLE - Q.P.01	Max	49,45	41,46	480,89	64,53
SP.B-DX-1	SLE - Q.P.01	Min	49,45	41,46	480,89	64,53
SP.B-DX-1	SLE - Q.P.02	Max	49,25	38,76	475,14	62,67
SP.B-DX-1	SLE - Q.P.02	Min	49,25	38,76	475,14	62,67
SP.B-DX-2	SLE - Q.P.01	Max	73,75	161,65	1.455,81	177,68
SP.B-DX-2	SLE - Q.P.01	Min	73,75	161,65	1.455,81	177,68
SP.B-DX-2	SLE - Q.P.02	Max	73,97	159,91	1.451,68	176,19
SP.B-DX-2	SLE - Q.P.02	Min	73,97	159,91	1.451,68	176,19
SP.B-DX-3	SLE - Q.P.01	Max	63,05	324,75	2.442,79	330,81
SP.B-DX-3	SLE - Q.P.01	Min	63,05	324,75	2.442,79	330,81
SP.B-DX-3	SLE - Q.P.02	Max	63,59	324,53	2.442,49	330,70
SP.B-DX-3	SLE - Q.P.02	Min	63,59	324,53	2.442,49	330,70
SP.B-DX-4	SLE - Q.P.01	Max	3,28	61,01	1.151,75	61,10
SP.B-DX-4	SLE - Q.P.01	Min	3,28	61,01	1.151,75	61,10
SP.B-DX-4	SLE - Q.P.02	Max	2,44	58,59	1.150,36	58,64
SP.B-DX-4	SLE - Q.P.02	Min	2,44	58,59	1.150,36	58,64
SP.B-DX-5	SLE - Q.P.01	Max	-7,39	141,86	2.234,62	142,05
SP.B-DX-5	SLE - Q.P.01	Min	-7,39	141,86	2.234,62	142,05
SP.B-DX-5	SLE - Q.P.02	Max	-8,17	140,63	2.236,17	140,87
SP.B-DX-5	SLE - Q.P.02	Min	-8,17	140,63	2.236,17	140,87
SP.B-DX-6	SLE - Q.P.01	Max	-86,24	-20,16	381,43	88,57
SP.B-DX-6	SLE - Q.P.01	Min	-86,24	-20,16	381,43	88,57
SP.B-DX-6	SLE - Q.P.02	Max	-87,63	-22,89	382,98	90,57
SP.B-DX-6	SLE - Q.P.02	Min	-87,63	-22,89	382,98	90,57
SP.B-DX-7	SLE - Q.P.01	Max	-101,34	-15,05	1.184,42	102,45
SP.B-DX-7	SLE - Q.P.01	Min	-101,34	-15,05	1.184,42	102,45
SP.B-DX-7	SLE - Q.P.02	Max	-103,09	-17,08	1.187,94	104,50
SP.B-DX-7	SLE - Q.P.02	Min	-103,09	-17,08	1.187,94	104,50
SP.B-DX-8	SLE - Q.P.01	Max	-103,60	-28,25	1.923,97	107,38
SP.B-DX-8	SLE - Q.P.01	Min	-103,60	-28,25	1.923,97	107,38
SP.B-DX-8	SLE - Q.P.02	Max	-105,37	-29,16	1.928,92	109,33
SP.B-DX-8	SLE - Q.P.02	Min	-105,37	-29,16	1.928,92	109,33

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Frequenti

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd,long}$ [kN]	$V_{Sd,long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-1	SLE - FREQ.01	Max	52,40	48,00	524,72	71,07
SP.B-DX-1	SLE - FREQ.01	Min	47,45	41,45	480,79	63,01
SP.B-DX-1	SLE - FREQ.02	Max	52,20	45,31	518,97	69,12
SP.B-DX-1	SLE - FREQ.02	Min	47,25	38,76	475,04	61,11
SP.B-DX-1	SLE - FREQ.03	Max	49,47	41,73	481,47	64,72
SP.B-DX-1	SLE - FREQ.03	Min	49,47	41,73	481,47	64,72
SP.B-DX-1	SLE - FREQ.04	Max	49,23	38,49	474,57	62,49
SP.B-DX-1	SLE - FREQ.04	Min	49,23	38,49	474,57	62,49
SP.B-DX-2	SLE - FREQ.01	Max	76,15	174,76	1.585,71	190,63
SP.B-DX-2	SLE - FREQ.01	Min	71,52	161,64	1.455,76	176,76
SP.B-DX-2	SLE - FREQ.02	Max	76,37	173,02	1.581,58	189,12
SP.B-DX-2	SLE - FREQ.02	Min	71,75	159,90	1.451,64	175,26
SP.B-DX-2	SLE - FREQ.03	Max	73,72	161,82	1.456,22	177,82
SP.B-DX-2	SLE - FREQ.03	Min	73,72	161,82	1.456,22	177,82
SP.B-DX-2	SLE - FREQ.04	Max	73,99	159,73	1.451,27	176,04
SP.B-DX-2	SLE - FREQ.04	Min	73,99	159,73	1.451,27	176,04
SP.B-DX-3	SLE - FREQ.01	Max	63,68	346,56	2.646,41	352,36
SP.B-DX-3	SLE - FREQ.01	Min	59,78	324,74	2.442,72	330,20
SP.B-DX-3	SLE - FREQ.02	Max	64,22	346,34	2.646,12	352,25
SP.B-DX-3	SLE - FREQ.02	Min	60,32	324,53	2.442,43	330,08
SP.B-DX-3	SLE - FREQ.03	Max	63,00	324,77	2.442,81	330,82
SP.B-DX-3	SLE - FREQ.03	Min	63,00	324,77	2.442,81	330,82
SP.B-DX-3	SLE - FREQ.04	Max	63,65	324,51	2.442,46	330,69
SP.B-DX-3	SLE - FREQ.04	Min	63,65	324,51	2.442,46	330,69
SP.B-DX-4	SLE - FREQ.01	Max	5,31	65,56	1.252,38	65,78
SP.B-DX-4	SLE - FREQ.01	Min	0,21	61,01	1.151,71	61,01
SP.B-DX-4	SLE - FREQ.02	Max	4,47	63,14	1.250,99	63,30
SP.B-DX-4	SLE - FREQ.02	Min	-0,64	58,59	1.150,33	58,59
SP.B-DX-4	SLE - FREQ.03	Max	3,37	61,26	1.151,88	61,35
SP.B-DX-4	SLE - FREQ.03	Min	3,37	61,26	1.151,88	61,35
SP.B-DX-4	SLE - FREQ.04	Max	2,35	58,35	1.150,22	58,40
SP.B-DX-4	SLE - FREQ.04	Min	2,35	58,35	1.150,22	58,40

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-5	SLE - FREQ.01	Max	-7,39	149,07	2.424,38	149,25
SP.B-DX-5	SLE - FREQ.01	Min	-12,92	141,86	2.234,57	142,44
SP.B-DX-5	SLE - FREQ.02	Max	-8,16	147,84	2.425,93	148,06
SP.B-DX-5	SLE - FREQ.02	Min	-13,70	140,63	2.236,12	141,29
SP.B-DX-5	SLE - FREQ.03	Max	-7,32	141,98	2.234,47	142,17
SP.B-DX-5	SLE - FREQ.03	Min	-7,32	141,98	2.234,47	142,17
SP.B-DX-5	SLE - FREQ.04	Max	-8,25	140,51	2.236,33	140,75
SP.B-DX-5	SLE - FREQ.04	Min	-8,25	140,51	2.236,33	140,75
SP.B-DX-6	SLE - FREQ.01	Max	-86,24	-20,01	400,18	88,53
SP.B-DX-6	SLE - FREQ.01	Min	-92,86	-22,44	379,93	95,54
SP.B-DX-6	SLE - FREQ.02	Max	-87,63	-22,75	401,73	90,53
SP.B-DX-6	SLE - FREQ.02	Min	-94,25	-25,18	381,48	97,56
SP.B-DX-6	SLE - FREQ.03	Max	-86,10	-19,88	381,27	88,37
SP.B-DX-6	SLE - FREQ.03	Min	-86,10	-19,88	381,27	88,37
SP.B-DX-6	SLE - FREQ.04	Max	-87,77	-23,16	383,14	90,78
SP.B-DX-6	SLE - FREQ.04	Min	-87,77	-23,16	383,14	90,78
SP.B-DX-7	SLE - FREQ.01	Max	-101,34	-15,04	1.273,86	102,45
SP.B-DX-7	SLE - FREQ.01	Min	-109,57	-21,06	1.184,40	111,58
SP.B-DX-7	SLE - FREQ.02	Max	-103,09	-17,08	1.277,38	104,50
SP.B-DX-7	SLE - FREQ.02	Min	-111,32	-23,09	1.187,92	113,69
SP.B-DX-7	SLE - FREQ.03	Max	-101,17	-14,84	1.184,07	102,25
SP.B-DX-7	SLE - FREQ.03	Min	-101,17	-14,84	1.184,07	102,25
SP.B-DX-7	SLE - FREQ.04	Max	-103,27	-17,28	1.188,29	104,71
SP.B-DX-7	SLE - FREQ.04	Min	-103,27	-17,28	1.188,29	104,71
SP.B-DX-8	SLE - FREQ.01	Max	-103,60	-28,24	2.072,96	107,38
SP.B-DX-8	SLE - FREQ.01	Min	-112,32	-39,14	1.923,94	118,94
SP.B-DX-8	SLE - FREQ.02	Max	-105,37	-29,15	2.077,91	109,33
SP.B-DX-8	SLE - FREQ.02	Min	-114,09	-40,05	1.928,88	120,92
SP.B-DX-8	SLE - FREQ.03	Max	-103,42	-28,15	1.923,48	107,19
SP.B-DX-8	SLE - FREQ.03	Min	-103,42	-28,15	1.923,48	107,19
SP.B-DX-8	SLE - FREQ.04	Max	-105,55	-29,25	1.929,41	109,53
SP.B-DX-8	SLE - FREQ.04	Min	-105,55	-29,25	1.929,41	109,53

Combinazioni allo Stato Limite di Esercizio – Caratteristiche

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-1	SLE - CAR.01	Max	55,07	53,82	550,33	77,00
SP.B-DX-1	SLE - CAR.01	Min	48,46	45,09	491,75	66,19
SP.B-DX-1	SLE - CAR.02	Max	54,82	50,58	543,43	74,59
SP.B-DX-1	SLE - CAR.02	Min	48,22	41,85	484,85	63,85
SP.B-DX-1	SLE - CAR.03	Max	51,75	47,09	529,49	69,97
SP.B-DX-1	SLE - CAR.03	Min	45,15	38,35	470,91	59,24
SP.B-DX-1	SLE - CAR.04	Max	51,51	43,85	522,59	67,65
SP.B-DX-1	SLE - CAR.04	Min	44,91	35,12	464,01	57,01
SP.B-DX-1	SLE - CAR.05	Max	55,19	53,88	542,67	77,13
SP.B-DX-1	SLE - CAR.05	Min	50,23	47,34	498,74	69,02
SP.B-DX-1	SLE - CAR.06	Max	54,94	50,65	535,77	74,73
SP.B-DX-1	SLE - CAR.06	Min	49,99	44,10	491,84	66,66
SP.B-DX-1	SLE - CAR.07	Max	49,67	42,66	507,93	65,47
SP.B-DX-1	SLE - CAR.07	Min	44,71	36,11	463,99	57,47
SP.B-DX-1	SLE - CAR.08	Max	49,42	39,42	501,03	63,22
SP.B-DX-1	SLE - CAR.08	Min	44,47	32,87	457,09	55,30
SP.B-DX-1	SLE - CAR.09	Max	54,16	52,72	538,02	75,58
SP.B-DX-1	SLE - CAR.09	Min	49,21	46,17	494,09	67,48
SP.B-DX-1	SLE - CAR.10	Max	53,76	47,32	526,52	71,62
SP.B-DX-1	SLE - CAR.10	Min	48,81	40,78	482,59	63,60
SP.B-DX-1	SLE - CAR.11	Max	50,85	45,98	517,18	68,56
SP.B-DX-1	SLE - CAR.11	Min	45,90	39,43	473,24	60,51
SP.B-DX-1	SLE - CAR.12	Max	50,45	40,59	505,68	64,75
SP.B-DX-1	SLE - CAR.12	Min	45,49	34,04	461,74	56,82
SP.B-DX-2	SLE - CAR.01	Max	78,31	184,24	1.645,32	200,19
SP.B-DX-2	SLE - CAR.01	Min	72,14	166,75	1.472,06	181,69
SP.B-DX-2	SLE - CAR.02	Max	78,58	182,15	1.640,37	198,37
SP.B-DX-2	SLE - CAR.02	Min	72,41	164,66	1.467,11	179,88
SP.B-DX-2	SLE - CAR.03	Max	75,54	174,36	1.613,53	190,02
SP.B-DX-2	SLE - CAR.03	Min	69,38	156,88	1.440,26	171,53
SP.B-DX-2	SLE - CAR.04	Max	75,81	172,27	1.608,57	188,22
SP.B-DX-2	SLE - CAR.04	Min	69,64	154,79	1.435,31	169,73
SP.B-DX-2	SLE - CAR.05	Max	78,43	183,16	1.612,62	199,25
SP.B-DX-2	SLE - CAR.05	Min	73,80	170,05	1.482,67	185,37
SP.B-DX-2	SLE - CAR.06	Max	78,70	181,07	1.607,67	197,43
SP.B-DX-2	SLE - CAR.06	Min	74,07	167,96	1.477,72	183,56
SP.B-DX-2	SLE - CAR.07	Max	73,82	166,70	1.559,63	182,32
SP.B-DX-2	SLE - CAR.07	Min	69,20	153,59	1.429,68	168,46
SP.B-DX-2	SLE - CAR.08	Max	74,09	164,61	1.554,67	180,52
SP.B-DX-2	SLE - CAR.08	Min	69,46	151,50	1.424,73	166,66
SP.B-DX-2	SLE - CAR.09	Max	77,42	180,57	1.603,67	196,46
SP.B-DX-2	SLE - CAR.09	Min	72,79	167,45	1.473,72	182,59
SP.B-DX-2	SLE - CAR.10	Max	77,87	177,08	1.595,42	193,45
SP.B-DX-2	SLE - CAR.10	Min	73,24	163,97	1.465,47	179,58
SP.B-DX-2	SLE - CAR.11	Max	74,65	170,69	1.571,88	186,30
SP.B-DX-2	SLE - CAR.11	Min	70,03	157,58	1.441,93	172,44
SP.B-DX-2	SLE - CAR.12	Max	75,10	167,21	1.563,62	183,30
SP.B-DX-2	SLE - CAR.12	Min	70,48	154,09	1.433,67	169,44

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-3	SLE - CAR.01	Max	64,64	360,13	2.732,23	365,88
SP.B-DX-3	SLE - CAR.01	Min	59,44	331,04	2.460,65	336,33
SP.B-DX-3	SLE - CAR.02	Max	65,29	359,87	2.731,88	365,74
SP.B-DX-3	SLE - CAR.02	Min	60,09	330,78	2.460,30	336,19
SP.B-DX-3	SLE - CAR.03	Max	63,03	347,57	2.696,39	353,24
SP.B-DX-3	SLE - CAR.03	Min	57,83	318,48	2.424,82	323,69
SP.B-DX-3	SLE - CAR.04	Max	63,68	347,31	2.696,04	353,10
SP.B-DX-3	SLE - CAR.04	Min	58,48	318,23	2.424,46	323,55
SP.B-DX-3	SLE - CAR.05	Max	64,97	357,04	2.676,30	362,90
SP.B-DX-3	SLE - CAR.05	Min	61,07	335,23	2.472,61	340,74
SP.B-DX-3	SLE - CAR.06	Max	65,62	356,78	2.675,94	362,77
SP.B-DX-3	SLE - CAR.06	Min	61,72	334,97	2.472,26	340,60
SP.B-DX-3	SLE - CAR.07	Max	62,29	336,12	2.616,57	341,84
SP.B-DX-3	SLE - CAR.07	Min	58,38	314,30	2.412,89	319,68
SP.B-DX-3	SLE - CAR.08	Max	62,94	335,86	2.616,22	341,70
SP.B-DX-3	SLE - CAR.08	Min	59,03	314,04	2.412,54	319,54
SP.B-DX-3	SLE - CAR.09	Max	64,22	352,94	2.664,47	358,74
SP.B-DX-3	SLE - CAR.09	Min	60,31	331,13	2.460,79	336,57
SP.B-DX-3	SLE - CAR.10	Max	65,30	352,51	2.663,88	358,51
SP.B-DX-3	SLE - CAR.10	Min	61,40	330,70	2.460,20	336,35
SP.B-DX-3	SLE - CAR.11	Max	62,61	340,39	2.628,64	346,10
SP.B-DX-3	SLE - CAR.11	Min	58,70	318,57	2.424,95	323,93
SP.B-DX-3	SLE - CAR.12	Max	63,69	339,96	2.628,05	345,87
SP.B-DX-3	SLE - CAR.12	Min	59,78	318,14	2.424,37	323,71
SP.B-DX-4	SLE - CAR.01	Max	5,94	72,11	1.285,34	72,36
SP.B-DX-4	SLE - CAR.01	Min	-0,87	66,04	1.151,12	66,05
SP.B-DX-4	SLE - CAR.02	Max	4,93	69,21	1.283,68	69,38
SP.B-DX-4	SLE - CAR.02	Min	-1,89	63,14	1.149,46	63,16
SP.B-DX-4	SLE - CAR.03	Max	6,22	62,53	1.286,78	62,84
SP.B-DX-4	SLE - CAR.03	Min	-0,60	56,46	1.152,56	56,46
SP.B-DX-4	SLE - CAR.04	Max	5,20	59,62	1.285,12	59,85
SP.B-DX-4	SLE - CAR.04	Min	-1,61	53,55	1.150,90	53,57
SP.B-DX-4	SLE - CAR.05	Max	5,17	73,79	1.251,31	73,97
SP.B-DX-4	SLE - CAR.05	Min	0,06	69,24	1.150,65	69,24
SP.B-DX-4	SLE - CAR.06	Max	4,16	70,89	1.249,65	71,01
SP.B-DX-4	SLE - CAR.06	Min	-0,95	66,33	1.148,99	66,34
SP.B-DX-4	SLE - CAR.07	Max	5,63	57,82	1.253,72	58,09
SP.B-DX-4	SLE - CAR.07	Min	0,52	53,26	1.153,05	53,27
SP.B-DX-4	SLE - CAR.08	Max	4,62	54,91	1.252,06	55,10
SP.B-DX-4	SLE - CAR.08	Min	-0,49	50,36	1.151,39	50,36
SP.B-DX-4	SLE - CAR.09	Max	5,60	71,57	1.252,35	71,78
SP.B-DX-4	SLE - CAR.09	Min	0,49	67,01	1.151,68	67,01
SP.B-DX-4	SLE - CAR.10	Max	3,91	66,72	1.249,58	66,84
SP.B-DX-4	SLE - CAR.10	Min	-1,20	62,17	1.148,92	62,18
SP.B-DX-4	SLE - CAR.11	Max	5,88	61,98	1.253,79	62,26
SP.B-DX-4	SLE - CAR.11	Min	0,77	57,43	1.153,13	57,43
SP.B-DX-4	SLE - CAR.12	Max	4,19	57,14	1.251,02	57,29
SP.B-DX-4	SLE - CAR.12	Min	-0,92	52,58	1.150,36	52,59

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-5	SLE - CAR.01	Max	-7,27	157,45	2.488,32	157,62
SP.B-DX-5	SLE - CAR.01	Min	-14,64	147,84	2.235,24	148,56
SP.B-DX-5	SLE - CAR.02	Max	-8,19	155,98	2.490,18	156,19
SP.B-DX-5	SLE - CAR.02	Min	-15,57	146,36	2.237,10	147,19
SP.B-DX-5	SLE - CAR.03	Max	-7,36	145,73	2.486,64	145,92
SP.B-DX-5	SLE - CAR.03	Min	-14,73	136,12	2.233,56	136,92
SP.B-DX-5	SLE - CAR.04	Max	-8,29	144,26	2.488,50	144,50
SP.B-DX-5	SLE - CAR.04	Min	-15,66	134,65	2.235,42	135,56
SP.B-DX-5	SLE - CAR.05	Max	-7,24	158,95	2.425,63	159,12
SP.B-DX-5	SLE - CAR.05	Min	-12,77	151,74	2.235,82	152,28
SP.B-DX-5	SLE - CAR.06	Max	-8,16	157,48	2.427,49	157,69
SP.B-DX-5	SLE - CAR.06	Min	-13,70	150,27	2.237,68	150,89
SP.B-DX-5	SLE - CAR.07	Max	-7,39	139,43	2.422,83	139,62
SP.B-DX-5	SLE - CAR.07	Min	-12,92	132,22	2.233,02	132,85
SP.B-DX-5	SLE - CAR.08	Max	-8,32	137,95	2.424,68	138,20
SP.B-DX-5	SLE - CAR.08	Min	-13,85	130,74	2.234,87	131,48
SP.B-DX-5	SLE - CAR.09	Max	-6,96	155,54	2.424,45	155,69
SP.B-DX-5	SLE - CAR.09	Min	-12,49	148,33	2.234,64	148,85
SP.B-DX-5	SLE - CAR.10	Max	-8,50	153,08	2.427,55	153,32
SP.B-DX-5	SLE - CAR.10	Min	-14,04	145,87	2.237,73	146,55
SP.B-DX-5	SLE - CAR.11	Max	-7,05	143,82	2.422,77	144,00
SP.B-DX-5	SLE - CAR.11	Min	-12,58	136,61	2.232,96	137,19
SP.B-DX-5	SLE - CAR.12	Max	-8,60	141,37	2.425,86	141,63
SP.B-DX-5	SLE - CAR.12	Min	-14,13	134,16	2.236,05	134,90
SP.B-DX-6	SLE - CAR.01	Max	-87,75	-15,09	395,05	89,04
SP.B-DX-6	SLE - CAR.01	Min	-96,58	-18,33	368,04	98,30
SP.B-DX-6	SLE - CAR.02	Max	-89,42	-18,37	396,91	91,29
SP.B-DX-6	SLE - CAR.02	Min	-98,25	-21,61	369,91	100,60
SP.B-DX-6	SLE - CAR.03	Max	-84,45	-24,29	417,50	87,87
SP.B-DX-6	SLE - CAR.03	Min	-93,28	-27,53	390,50	97,26
SP.B-DX-6	SLE - CAR.04	Max	-86,11	-27,57	419,36	90,42
SP.B-DX-6	SLE - CAR.04	Min	-94,95	-30,81	392,36	99,82
SP.B-DX-6	SLE - CAR.05	Max	-88,85	-12,08	381,32	89,67
SP.B-DX-6	SLE - CAR.05	Min	-95,48	-14,51	361,06	96,57
SP.B-DX-6	SLE - CAR.06	Max	-90,52	-15,35	383,18	91,81
SP.B-DX-6	SLE - CAR.06	Min	-97,14	-17,78	362,93	98,76
SP.B-DX-6	SLE - CAR.07	Max	-83,35	-27,41	418,74	87,74
SP.B-DX-6	SLE - CAR.07	Min	-89,97	-29,84	398,48	94,79
SP.B-DX-6	SLE - CAR.08	Max	-85,01	-30,68	420,60	90,38
SP.B-DX-6	SLE - CAR.08	Min	-91,64	-33,12	400,34	97,44
SP.B-DX-6	SLE - CAR.09	Max	-87,20	-14,05	388,18	88,32
SP.B-DX-6	SLE - CAR.09	Min	-93,82	-16,48	367,92	95,25
SP.B-DX-6	SLE - CAR.10	Max	-89,98	-19,51	391,28	92,07
SP.B-DX-6	SLE - CAR.10	Min	-96,60	-21,94	371,03	99,06
SP.B-DX-6	SLE - CAR.11	Max	-83,89	-23,25	410,63	87,05
SP.B-DX-6	SLE - CAR.11	Min	-90,52	-25,68	390,38	94,09
SP.B-DX-6	SLE - CAR.12	Max	-86,67	-28,71	413,74	91,30
SP.B-DX-6	SLE - CAR.12	Min	-93,30	-31,14	393,48	98,36

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-7	SLE - CAR.01	Max	-102,58	-8,67	1.290,14	102,95
SP.B-DX-7	SLE - CAR.01	Min	-113,56	-16,68	1.170,85	114,78
SP.B-DX-7	SLE - CAR.02	Max	-104,69	-11,11	1.294,37	105,27
SP.B-DX-7	SLE - CAR.02	Min	-115,66	-19,13	1.175,08	117,23
SP.B-DX-7	SLE - CAR.03	Max	-99,74	-21,01	1.316,50	101,93
SP.B-DX-7	SLE - CAR.03	Min	-110,72	-29,03	1.197,22	114,46
SP.B-DX-7	SLE - CAR.04	Max	-101,84	-23,46	1.320,73	104,51
SP.B-DX-7	SLE - CAR.04	Min	-112,82	-31,47	1.201,44	117,13
SP.B-DX-7	SLE - CAR.05	Max	-103,53	-4,55	1.251,54	103,63
SP.B-DX-7	SLE - CAR.05	Min	-111,76	-10,56	1.162,07	112,26
SP.B-DX-7	SLE - CAR.06	Max	-105,63	-6,99	1.255,77	105,86
SP.B-DX-7	SLE - CAR.06	Min	-113,86	-13,01	1.166,30	114,60
SP.B-DX-7	SLE - CAR.07	Max	-98,80	-25,13	1.295,48	101,94
SP.B-DX-7	SLE - CAR.07	Min	-107,03	-31,15	1.206,01	111,47
SP.B-DX-7	SLE - CAR.08	Max	-100,90	-27,57	1.299,70	104,60
SP.B-DX-7	SLE - CAR.08	Min	-109,13	-33,59	1.210,24	114,18
SP.B-DX-7	SLE - CAR.09	Max	-101,88	-7,85	1.258,92	102,19
SP.B-DX-7	SLE - CAR.09	Min	-110,12	-13,87	1.169,45	110,99
SP.B-DX-7	SLE - CAR.10	Max	-105,39	-11,92	1.265,96	106,06
SP.B-DX-7	SLE - CAR.10	Min	-113,62	-17,93	1.176,50	115,02
SP.B-DX-7	SLE - CAR.11	Max	-99,04	-20,20	1.285,28	101,08
SP.B-DX-7	SLE - CAR.11	Min	-107,27	-26,22	1.195,82	110,43
SP.B-DX-7	SLE - CAR.12	Max	-102,55	-24,27	1.292,33	105,38
SP.B-DX-7	SLE - CAR.12	Min	-110,78	-30,28	1.202,86	114,84
SP.B-DX-8	SLE - CAR.01	Max	-104,16	-20,82	2.110,37	106,22
SP.B-DX-8	SLE - CAR.01	Min	-115,79	-35,35	1.911,67	121,06
SP.B-DX-8	SLE - CAR.02	Max	-106,29	-21,91	2.116,30	108,52
SP.B-DX-8	SLE - CAR.02	Min	-117,92	-36,45	1.917,61	123,42
SP.B-DX-8	SLE - CAR.03	Max	-102,68	-35,48	2.133,89	108,63
SP.B-DX-8	SLE - CAR.03	Min	-114,30	-50,01	1.935,19	124,77
SP.B-DX-8	SLE - CAR.04	Max	-104,81	-36,58	2.139,82	111,00
SP.B-DX-8	SLE - CAR.04	Min	-116,43	-51,11	1.941,13	127,15
SP.B-DX-8	SLE - CAR.05	Max	-104,66	-15,93	2.052,86	105,86
SP.B-DX-8	SLE - CAR.05	Min	-113,38	-26,83	1.903,84	116,51
SP.B-DX-8	SLE - CAR.06	Max	-106,79	-17,03	2.058,80	108,13
SP.B-DX-8	SLE - CAR.06	Min	-115,50	-27,93	1.909,78	118,83
SP.B-DX-8	SLE - CAR.07	Max	-102,18	-40,37	2.092,06	109,87
SP.B-DX-8	SLE - CAR.07	Min	-110,90	-51,27	1.943,04	122,18
SP.B-DX-8	SLE - CAR.08	Max	-104,31	-41,47	2.098,00	112,25
SP.B-DX-8	SLE - CAR.08	Min	-113,03	-52,37	1.948,98	124,57
SP.B-DX-8	SLE - CAR.09	Max	-103,45	-20,45	2.058,73	105,46
SP.B-DX-8	SLE - CAR.09	Min	-112,17	-31,35	1.909,70	116,47
SP.B-DX-8	SLE - CAR.10	Max	-107,00	-22,28	2.068,62	109,29
SP.B-DX-8	SLE - CAR.10	Min	-115,72	-33,18	1.919,60	120,38
SP.B-DX-8	SLE - CAR.11	Max	-101,97	-35,12	2.082,25	107,85
SP.B-DX-8	SLE - CAR.11	Min	-110,69	-46,02	1.933,22	119,87
SP.B-DX-8	SLE - CAR.12	Max	-105,52	-36,94	2.092,14	111,80
SP.B-DX-8	SLE - CAR.12	Min	-114,23	-47,84	1.943,12	123,85

Combinazioni allo Stato Limite Ultimo – STR

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-1	SLU - STR.01	Max	74,48	73,60	747,87	104,71
SP.B-DX-1	SLU - STR.01	Min	65,57	61,81	668,79	90,11
SP.B-DX-1	SLU - STR.02	Max	74,19	69,72	739,59	101,81
SP.B-DX-1	SLU - STR.02	Min	65,27	57,93	660,51	87,27
SP.B-DX-1	SLU - STR.03	Max	69,51	63,50	716,60	94,15
SP.B-DX-1	SLU - STR.03	Min	60,60	51,71	637,52	79,66
SP.B-DX-1	SLU - STR.04	Max	69,22	59,62	708,32	91,35
SP.B-DX-1	SLU - STR.04	Min	60,31	47,83	629,24	76,97
SP.B-DX-1	SLU - STR.05	Max	74,81	74,02	738,57	105,24
SP.B-DX-1	SLU - STR.05	Min	68,12	65,18	679,26	94,28
SP.B-DX-1	SLU - STR.06	Max	74,51	70,17	730,44	102,35
SP.B-DX-1	SLU - STR.06	Min	67,82	61,33	671,12	91,44
SP.B-DX-1	SLU - STR.07	Max	66,53	57,19	686,46	87,73
SP.B-DX-1	SLU - STR.07	Min	59,84	48,35	627,15	76,93
SP.B-DX-1	SLU - STR.08	Max	66,24	53,30	678,18	85,02
SP.B-DX-1	SLU - STR.08	Min	59,55	44,46	618,87	74,32
SP.B-DX-1	SLU - STR.09	Max	73,25	71,95	730,91	102,68
SP.B-DX-1	SLU - STR.09	Min	66,56	63,11	671,60	91,73
SP.B-DX-1	SLU - STR.10	Max	72,76	65,48	717,11	97,89
SP.B-DX-1	SLU - STR.10	Min	66,08	56,64	657,80	87,03
SP.B-DX-1	SLU - STR.11	Max	68,28	61,85	699,64	92,13
SP.B-DX-1	SLU - STR.11	Min	61,60	53,01	640,33	81,26
SP.B-DX-1	SLU - STR.12	Max	67,80	55,38	685,84	87,54
SP.B-DX-1	SLU - STR.12	Min	61,11	46,54	626,53	76,81
SP.B-DX-2	SLU - STR.01	Max	105,78	250,72	2.237,30	272,12
SP.B-DX-2	SLU - STR.01	Min	97,45	227,12	2.003,39	247,14
SP.B-DX-2	SLU - STR.02	Max	106,10	248,21	2.231,36	269,94
SP.B-DX-2	SLU - STR.02	Min	97,78	224,61	1.997,45	244,97
SP.B-DX-2	SLU - STR.03	Max	101,63	235,91	2.189,61	256,87
SP.B-DX-2	SLU - STR.03	Min	93,31	212,30	1.955,70	231,90
SP.B-DX-2	SLU - STR.04	Max	101,96	233,40	2.183,66	254,70
SP.B-DX-2	SLU - STR.04	Min	93,63	209,80	1.949,76	229,74
SP.B-DX-2	SLU - STR.05	Max	106,08	249,76	2.194,74	271,36
SP.B-DX-2	SLU - STR.05	Min	99,84	232,06	2.019,31	252,62
SP.B-DX-2	SLU - STR.06	Max	106,39	247,28	2.189,18	269,19
SP.B-DX-2	SLU - STR.06	Min	100,14	229,58	2.013,76	250,47
SP.B-DX-2	SLU - STR.07	Max	99,17	225,07	2.115,25	245,95
SP.B-DX-2	SLU - STR.07	Min	92,93	207,37	1.939,82	227,24
SP.B-DX-2	SLU - STR.08	Max	99,49	222,56	2.109,31	243,79
SP.B-DX-2	SLU - STR.08	Min	93,25	204,86	1.933,88	225,08
SP.B-DX-2	SLU - STR.09	Max	104,59	245,66	2.180,82	267,00
SP.B-DX-2	SLU - STR.09	Min	98,35	227,96	2.005,40	248,27
SP.B-DX-2	SLU - STR.10	Max	105,13	241,48	2.170,92	263,37
SP.B-DX-2	SLU - STR.10	Min	98,89	223,78	1.995,49	244,65
SP.B-DX-2	SLU - STR.11	Max	100,45	230,85	2.133,13	251,75
SP.B-DX-2	SLU - STR.11	Min	94,20	213,14	1.957,70	233,03
SP.B-DX-2	SLU - STR.12	Max	100,98	226,67	2.123,22	248,14
SP.B-DX-2	SLU - STR.12	Min	94,74	208,96	1.947,80	229,43

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-3	SLU - STR.01	Max	87,03	489,50	3.714,46	497,18
SP.B-DX-3	SLU - STR.01	Min	80,01	450,23	3.347,83	457,29
SP.B-DX-3	SLU - STR.02	Max	87,81	489,19	3.714,04	497,01
SP.B-DX-3	SLU - STR.02	Min	80,79	449,92	3.347,41	457,12
SP.B-DX-3	SLU - STR.03	Max	84,62	470,67	3.660,71	478,22
SP.B-DX-3	SLU - STR.03	Min	77,59	431,40	3.294,08	438,32
SP.B-DX-3	SLU - STR.04	Max	85,40	470,36	3.660,29	478,05
SP.B-DX-3	SLU - STR.04	Min	78,37	431,09	3.293,66	438,16
SP.B-DX-3	SLU - STR.05	Max	87,56	485,97	3.640,75	493,79
SP.B-DX-3	SLU - STR.05	Min	82,29	456,51	3.365,77	463,87
SP.B-DX-3	SLU - STR.06	Max	88,31	485,68	3.640,91	493,65
SP.B-DX-3	SLU - STR.06	Min	83,04	456,23	3.365,94	463,73
SP.B-DX-3	SLU - STR.07	Max	83,53	454,58	3.551,16	462,19
SP.B-DX-3	SLU - STR.07	Min	78,26	425,13	3.276,19	432,27
SP.B-DX-3	SLU - STR.08	Max	84,31	454,27	3.550,74	462,02
SP.B-DX-3	SLU - STR.08	Min	79,04	424,82	3.275,77	432,11
SP.B-DX-3	SLU - STR.09	Max	86,49	479,79	3.622,97	487,52
SP.B-DX-3	SLU - STR.09	Min	81,22	450,34	3.348,00	457,61
SP.B-DX-3	SLU - STR.10	Max	87,79	479,27	3.622,27	487,25
SP.B-DX-3	SLU - STR.10	Min	82,52	449,82	3.347,30	457,33
SP.B-DX-3	SLU - STR.11	Max	84,07	460,96	3.569,22	468,56
SP.B-DX-3	SLU - STR.11	Min	78,80	431,51	3.294,25	438,64
SP.B-DX-3	SLU - STR.12	Max	85,37	460,44	3.568,52	468,29
SP.B-DX-3	SLU - STR.12	Min	80,10	430,99	3.293,55	438,37
SP.B-DX-4	SLU - STR.01	Max	7,63	98,36	1.745,35	98,65
SP.B-DX-4	SLU - STR.01	Min	-1,56	90,16	1.564,15	90,17
SP.B-DX-4	SLU - STR.02	Max	6,42	94,87	1.743,36	95,08
SP.B-DX-4	SLU - STR.02	Min	-2,78	86,67	1.562,16	86,72
SP.B-DX-4	SLU - STR.03	Max	8,05	83,98	1.747,51	84,36
SP.B-DX-4	SLU - STR.03	Min	-1,14	75,78	1.566,32	75,79
SP.B-DX-4	SLU - STR.04	Max	6,84	80,49	1.745,52	80,78
SP.B-DX-4	SLU - STR.04	Min	-2,36	72,30	1.564,33	72,33
SP.B-DX-4	SLU - STR.05	Max	6,58	101,10	1.699,34	101,31
SP.B-DX-4	SLU - STR.05	Min	-0,32	94,96	1.563,45	94,96
SP.B-DX-4	SLU - STR.06	Max	5,36	97,62	1.697,66	97,77
SP.B-DX-4	SLU - STR.06	Min	-1,53	91,48	1.561,76	91,49
SP.B-DX-4	SLU - STR.07	Max	7,28	77,14	1.702,95	77,48
SP.B-DX-4	SLU - STR.07	Min	0,38	70,99	1.567,05	70,99
SP.B-DX-4	SLU - STR.08	Max	6,06	73,65	1.700,96	73,90
SP.B-DX-4	SLU - STR.08	Min	-0,84	67,51	1.565,06	67,51
SP.B-DX-4	SLU - STR.09	Max	7,12	97,47	1.700,73	97,73
SP.B-DX-4	SLU - STR.09	Min	0,23	91,33	1.564,83	91,33
SP.B-DX-4	SLU - STR.10	Max	5,10	91,66	1.697,41	91,80
SP.B-DX-4	SLU - STR.10	Min	-1,80	85,51	1.561,51	85,53
SP.B-DX-4	SLU - STR.11	Max	7,54	83,10	1.702,89	83,44
SP.B-DX-4	SLU - STR.11	Min	0,65	76,95	1.567,00	76,95
SP.B-DX-4	SLU - STR.12	Max	5,52	77,28	1.699,57	77,48
SP.B-DX-4	SLU - STR.12	Min	-1,38	71,14	1.563,68	71,15

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-5	SLU - STR.01	Max	-10,59	214,07	3.380,78	214,33
SP.B-DX-5	SLU - STR.01	Min	-20,55	201,09	3.039,12	202,14
SP.B-DX-5	SLU - STR.02	Max	-11,71	212,30	3.383,01	212,62
SP.B-DX-5	SLU - STR.02	Min	-21,66	199,32	3.041,35	200,50
SP.B-DX-5	SLU - STR.03	Max	-10,73	196,50	3.378,26	196,79
SP.B-DX-5	SLU - STR.03	Min	-20,69	183,52	3.036,60	184,68
SP.B-DX-5	SLU - STR.04	Max	-11,85	194,73	3.380,49	195,09
SP.B-DX-5	SLU - STR.04	Min	-21,80	181,75	3.038,83	183,05
SP.B-DX-5	SLU - STR.05	Max	-10,55	216,68	3.296,23	216,94
SP.B-DX-5	SLU - STR.05	Min	-18,01	206,95	3.039,99	207,73
SP.B-DX-5	SLU - STR.06	Max	-11,68	214,91	3.299,02	215,23
SP.B-DX-5	SLU - STR.06	Min	-19,14	205,18	3.042,77	206,07
SP.B-DX-5	SLU - STR.07	Max	-10,78	187,40	3.292,03	187,71
SP.B-DX-5	SLU - STR.07	Min	-18,25	177,66	3.035,78	178,60
SP.B-DX-5	SLU - STR.08	Max	-11,89	185,63	3.294,26	186,01
SP.B-DX-5	SLU - STR.08	Min	-19,36	175,90	3.038,01	176,96
SP.B-DX-5	SLU - STR.09	Max	-10,22	211,42	3.294,65	211,66
SP.B-DX-5	SLU - STR.09	Min	-17,69	201,68	3.038,40	202,46
SP.B-DX-5	SLU - STR.10	Max	-12,08	208,47	3.298,36	208,82
SP.B-DX-5	SLU - STR.10	Min	-19,55	198,74	3.042,12	199,69
SP.B-DX-5	SLU - STR.11	Max	-10,36	193,84	3.292,13	194,12
SP.B-DX-5	SLU - STR.11	Min	-17,83	184,11	3.035,88	184,97
SP.B-DX-5	SLU - STR.12	Max	-12,22	190,90	3.295,84	191,29
SP.B-DX-5	SLU - STR.12	Min	-19,68	181,16	3.039,60	182,23
SP.B-DX-6	SLU - STR.01	Max	-119,70	-20,09	533,06	121,37
SP.B-DX-6	SLU - STR.01	Min	-131,62	-24,46	496,60	133,87
SP.B-DX-6	SLU - STR.02	Max	-121,70	-24,02	535,30	124,05
SP.B-DX-6	SLU - STR.02	Min	-133,62	-28,40	498,84	136,61
SP.B-DX-6	SLU - STR.03	Max	-114,74	-33,89	566,74	119,64
SP.B-DX-6	SLU - STR.03	Min	-126,67	-38,26	530,28	132,32
SP.B-DX-6	SLU - STR.04	Max	-116,75	-37,82	568,97	122,72
SP.B-DX-6	SLU - STR.04	Min	-128,67	-42,20	532,51	135,41
SP.B-DX-6	SLU - STR.05	Max	-121,35	-15,55	513,40	122,34
SP.B-DX-6	SLU - STR.05	Min	-130,29	-18,84	486,05	131,65
SP.B-DX-6	SLU - STR.06	Max	-123,36	-19,49	515,69	124,89
SP.B-DX-6	SLU - STR.06	Min	-132,30	-22,77	488,35	134,24
SP.B-DX-6	SLU - STR.07	Max	-113,09	-38,55	569,53	119,48
SP.B-DX-6	SLU - STR.07	Min	-122,03	-41,83	542,18	129,00
SP.B-DX-6	SLU - STR.08	Max	-115,09	-42,49	571,76	122,68
SP.B-DX-6	SLU - STR.08	Min	-124,04	-45,77	544,42	132,21
SP.B-DX-6	SLU - STR.09	Max	-119,03	-18,84	523,88	120,51
SP.B-DX-6	SLU - STR.09	Min	-127,97	-22,12	496,53	129,87
SP.B-DX-6	SLU - STR.10	Max	-122,37	-25,40	527,60	124,98
SP.B-DX-6	SLU - STR.10	Min	-131,31	-28,68	500,26	134,41
SP.B-DX-6	SLU - STR.11	Max	-114,08	-32,64	557,55	118,65
SP.B-DX-6	SLU - STR.11	Min	-123,02	-35,92	530,21	128,16
SP.B-DX-6	SLU - STR.12	Max	-117,41	-39,20	561,28	123,78
SP.B-DX-6	SLU - STR.12	Min	-126,36	-42,48	533,93	133,30

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-7	SLU - STR.01	Max	-139,94	-11,63	1.749,78	140,42
SP.B-DX-7	SLU - STR.01	Min	-154,76	-22,45	1.588,75	156,38
SP.B-DX-7	SLU - STR.02	Max	-142,46	-14,56	1.754,86	143,20
SP.B-DX-7	SLU - STR.02	Min	-157,28	-25,38	1.593,82	159,31
SP.B-DX-7	SLU - STR.03	Max	-135,68	-30,15	1.789,33	138,99
SP.B-DX-7	SLU - STR.03	Min	-150,50	-40,97	1.628,29	155,97
SP.B-DX-7	SLU - STR.04	Max	-138,20	-33,08	1.794,40	142,10
SP.B-DX-7	SLU - STR.04	Min	-153,02	-43,90	1.633,36	159,19
SP.B-DX-7	SLU - STR.05	Max	-141,36	-5,45	1.696,35	141,47
SP.B-DX-7	SLU - STR.05	Min	-152,47	-13,57	1.575,58	153,08
SP.B-DX-7	SLU - STR.06	Max	-143,89	-8,41	1.701,70	144,14
SP.B-DX-7	SLU - STR.06	Min	-155,00	-16,53	1.580,92	155,88
SP.B-DX-7	SLU - STR.07	Max	-134,26	-36,32	1.762,26	139,09
SP.B-DX-7	SLU - STR.07	Min	-145,37	-44,44	1.641,48	152,01
SP.B-DX-7	SLU - STR.08	Max	-136,78	-39,25	1.767,33	142,30
SP.B-DX-7	SLU - STR.08	Min	-147,89	-47,37	1.646,55	155,29
SP.B-DX-7	SLU - STR.09	Max	-139,10	-10,65	1.707,84	139,51
SP.B-DX-7	SLU - STR.09	Min	-150,21	-18,77	1.587,07	151,38
SP.B-DX-7	SLU - STR.10	Max	-143,30	-15,53	1.716,30	144,14
SP.B-DX-7	SLU - STR.10	Min	-154,42	-23,65	1.595,52	156,22
SP.B-DX-7	SLU - STR.11	Max	-134,84	-29,17	1.747,39	137,96
SP.B-DX-7	SLU - STR.11	Min	-145,95	-37,29	1.626,61	150,64
SP.B-DX-7	SLU - STR.12	Max	-139,04	-34,06	1.755,84	143,15
SP.B-DX-7	SLU - STR.12	Min	-150,15	-42,17	1.635,06	155,96
SP.B-DX-8	SLU - STR.01	Max	-142,04	-28,40	2.864,83	144,85
SP.B-DX-8	SLU - STR.01	Min	-157,73	-48,02	2.596,59	164,88
SP.B-DX-8	SLU - STR.02	Max	-144,59	-29,72	2.871,96	147,61
SP.B-DX-8	SLU - STR.02	Min	-160,29	-49,34	2.603,72	167,71
SP.B-DX-8	SLU - STR.03	Max	-139,81	-50,40	2.900,11	148,62
SP.B-DX-8	SLU - STR.03	Min	-155,50	-70,02	2.631,87	170,54
SP.B-DX-8	SLU - STR.04	Max	-142,36	-51,71	2.907,24	151,46
SP.B-DX-8	SLU - STR.04	Min	-158,06	-71,33	2.639,00	173,41
SP.B-DX-8	SLU - STR.05	Max	-142,78	-21,07	2.786,03	144,33
SP.B-DX-8	SLU - STR.05	Min	-154,55	-35,79	2.584,85	158,64
SP.B-DX-8	SLU - STR.06	Max	-145,35	-22,45	2.793,60	147,07
SP.B-DX-8	SLU - STR.06	Min	-157,12	-37,17	2.592,42	161,45
SP.B-DX-8	SLU - STR.07	Max	-139,07	-57,73	2.844,83	150,58
SP.B-DX-8	SLU - STR.07	Min	-150,84	-72,45	2.643,65	167,33
SP.B-DX-8	SLU - STR.08	Max	-141,62	-59,05	2.851,95	153,44
SP.B-DX-8	SLU - STR.08	Min	-153,39	-73,76	2.650,77	170,21
SP.B-DX-8	SLU - STR.09	Max	-141,19	-27,96	2.795,42	143,93
SP.B-DX-8	SLU - STR.09	Min	-152,96	-42,68	2.594,23	158,80
SP.B-DX-8	SLU - STR.10	Max	-145,44	-30,16	2.807,29	148,54
SP.B-DX-8	SLU - STR.10	Min	-157,21	-44,87	2.606,11	163,49
SP.B-DX-8	SLU - STR.11	Max	-138,96	-49,96	2.830,70	147,67
SP.B-DX-8	SLU - STR.11	Min	-150,73	-64,68	2.629,51	164,02
SP.B-DX-8	SLU - STR.12	Max	-143,22	-52,15	2.842,57	152,42
SP.B-DX-8	SLU - STR.12	Min	-154,99	-66,87	2.641,39	168,80

Combinazioni allo Stato limite di Salvaguardia della Vita

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-1	SLV - X - 01	Max	118,06	107,79	779,72	159,87
SP.B-DX-1	SLV - X - 01	Min	-36,46	-20,25	141,27	41,71
SP.B-DX-1	SLV - X - 02	Max	117,85	103,00	769,91	156,51
SP.B-DX-1	SLV - X - 02	Min	-36,68	-25,04	131,45	44,41
SP.B-DX-1	SLV - Y - 01	Max	107,69	102,67	714,78	148,79
SP.B-DX-1	SLV - Y - 01	Min	-26,10	-15,12	206,21	30,16
SP.B-DX-1	SLV - Y - 02	Max	107,48	97,87	704,97	145,37
SP.B-DX-1	SLV - Y - 02	Min	-26,31	-19,92	196,40	33,00
SP.B-DX-2	SLV - X - 01	Max	138,61	201,11	1.574,86	244,25
SP.B-DX-2	SLV - X - 01	Min	-8,49	126,37	1.341,26	126,66
SP.B-DX-2	SLV - X - 02	Max	139,15	198,01	1.567,56	242,02
SP.B-DX-2	SLV - X - 02	Min	-7,95	123,28	1.333,96	123,54
SP.B-DX-2	SLV - Y - 01	Max	131,18	247,46	1.712,08	280,08
SP.B-DX-2	SLV - Y - 01	Min	-1,05	80,02	1.204,04	80,02
SP.B-DX-2	SLV - Y - 02	Max	131,72	244,37	1.704,78	277,61
SP.B-DX-2	SLV - Y - 02	Min	-0,51	76,92	1.196,74	76,92
SP.B-DX-3	SLV - X - 01	Max	118,72	432,31	2.859,50	448,31
SP.B-DX-3	SLV - X - 01	Min	-7,98	221,13	2.089,81	221,27
SP.B-DX-3	SLV - X - 02	Max	119,80	431,92	2.858,51	448,22
SP.B-DX-3	SLV - X - 02	Min	-6,89	220,74	2.088,82	220,84
SP.B-DX-3	SLV - Y - 01	Max	110,69	470,94	2.823,79	483,77
SP.B-DX-3	SLV - Y - 01	Min	0,05	182,49	2.125,52	182,49
SP.B-DX-3	SLV - Y - 02	Max	111,77	470,55	2.822,80	483,64
SP.B-DX-3	SLV - Y - 02	Min	1,14	182,10	2.124,53	182,11
SP.B-DX-4	SLV - X - 01	Max	87,82	109,55	1.301,20	140,40
SP.B-DX-4	SLV - X - 01	Min	-99,54	19,34	967,50	101,40
SP.B-DX-4	SLV - X - 02	Max	86,48	105,23	1.299,03	136,20
SP.B-DX-4	SLV - X - 02	Min	-100,88	15,02	965,33	101,99
SP.B-DX-4	SLV - Y - 01	Max	37,84	140,01	1.223,62	145,03
SP.B-DX-4	SLV - Y - 01	Min	-49,55	-11,12	1.045,07	50,79
SP.B-DX-4	SLV - Y - 02	Max	36,49	135,69	1.221,45	140,51
SP.B-DX-4	SLV - Y - 02	Min	-50,90	-15,44	1.042,90	53,19

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

PALO	COMBINAZIONE		$V_{Sd, long}$ [kN]	$V_{Sd, long}$ [kN]	N_{Sd} [kN]	$R_{V'Sd}$ [kN]
SP.B-DX-5	SLV - X - 01	Max	68,61	203,34	2.445,35	214,60
SP.B-DX-5	SLV - X - 01	Min	-98,99	82,84	2.052,02	129,08
SP.B-DX-5	SLV - X - 02	Max	67,37	201,17	2.447,86	212,15
SP.B-DX-5	SLV - X - 02	Min	-100,23	80,67	2.054,53	128,66
SP.B-DX-5	SLV - Y - 01	Max	25,04	257,86	2.355,00	259,07
SP.B-DX-5	SLV - Y - 01	Min	-55,42	28,32	2.142,36	62,24
SP.B-DX-5	SLV - Y - 02	Max	23,80	255,69	2.357,52	256,80
SP.B-DX-5	SLV - Y - 02	Min	-56,66	26,16	2.144,87	62,40
SP.B-DX-6	SLV - X - 01	Max	24,22	37,07	572,76	44,28
SP.B-DX-6	SLV - X - 01	Min	-212,67	-65,26	141,89	222,45
SP.B-DX-6	SLV - X - 02	Max	21,89	32,16	575,86	38,91
SP.B-DX-6	SLV - X - 02	Min	-215,00	-70,17	145,00	226,16
SP.B-DX-6	SLV - Y - 01	Max	-23,20	50,57	559,17	55,64
SP.B-DX-6	SLV - Y - 01	Min	-165,24	-78,76	155,48	183,05
SP.B-DX-6	SLV - Y - 02	Max	-25,53	45,66	562,28	52,31
SP.B-DX-6	SLV - Y - 02	Min	-167,57	-83,67	158,58	187,30
SP.B-DX-7	SLV - X - 01	Max	21,07	27,73	1.282,36	34,82
SP.B-DX-7	SLV - X - 01	Min	-240,20	-52,64	1.075,25	245,91
SP.B-DX-7	SLV - X - 02	Max	18,10	24,11	1.288,64	30,15
SP.B-DX-7	SLV - X - 02	Min	-243,17	-56,26	1.081,54	249,59
SP.B-DX-7	SLV - Y - 01	Max	-34,32	87,92	1.398,82	94,38
SP.B-DX-7	SLV - Y - 01	Min	-184,82	-112,84	958,79	216,54
SP.B-DX-7	SLV - Y - 02	Max	-37,29	84,31	1.405,10	92,18
SP.B-DX-7	SLV - Y - 02	Min	-187,78	-116,46	965,07	220,96
SP.B-DX-8	SLV - X - 01	Max	4,85	49,90	2.271,91	50,14
SP.B-DX-8	SLV - X - 01	Min	-225,15	-109,78	1.614,91	250,49
SP.B-DX-8	SLV - X - 02	Max	1,82	48,34	2.280,32	48,37
SP.B-DX-8	SLV - X - 02	Min	-228,18	-111,34	1.623,32	253,90
SP.B-DX-8	SLV - Y - 01	Max	-47,73	124,92	2.245,15	133,73
SP.B-DX-8	SLV - Y - 01	Min	-172,58	-184,79	1.641,66	252,85
SP.B-DX-8	SLV - Y - 02	Max	-50,76	123,36	2.253,56	133,39
SP.B-DX-8	SLV - Y - 02	Min	-175,61	-186,35	1.650,07	256,06

14.2.3 RIEPILOGO DELLE AZIONI SOLLECITANTI DESUNTE DAL MODELLO DI CALCOLO

Nella tabella successiva sono riepilogati i valori maggiormente gravosi delle azioni sollecitanti per le differenti famiglie di combinazioni di carico adottate:

SOTTOSTRUTTURA		COMBINAZIONE	$N_{Sd,max}$ [kN]	$N_{Sd,min}$ [kN]	$R_{V,Sd}$ [kN]
SPALLA B	ZATTERA SX	SLE - QUASI PERMANENTE	2.336,96	368,30	326,02
		SLE - FREQUENTE	2.527,74	366,50	346,04
		SLE - CARATTERISTICA	2.609,14	348,04	359,07
		SLU - STR	3.543,88	467,92	487,78
		SLV	2.757,27	99,30	465,04
	ZATTERA DX	SLE - QUASI PERMANENTE	2.442,79	381,43	330,81
		SLE - FREQUENTE	2.646,41	379,93	352,36
		SLE - CARATTERISTICA	2.732,23	361,06	365,88
		SLU - STR	3.714,46	486,05	497,18
		SLV	2.859,50	131,45	483,77

14.3 SPALLA "A" - AZIONI SOLLECITANTI SUL SINGOLO PALO CONNESSE ALLA DEFORMABILITÀ ORIZZONTALE DEL TERRENO

Per effetto del taglio e della deformabilità del terreno nell'intorno del palo si generano le azioni sollecitanti definite nel seguito.

14.3.1 VALUTAZIONE DELLA COSTANTE DI REAZIONE ORIZZONTALE DEL TERRENO

Per terreni **prevalentemente incoerenti** si considera la costante di reazione orizzontale del terreno variabile con la profondità, secondo la seguente relazione lineare:

$$k_h = n_h \cdot \frac{z}{d}$$

dove:

- $n_h \rightarrow$ costante dipendente dalla litologia
- $z \rightarrow$ profondità
- $d \rightarrow$ diametro del palo

Il valore della costante n_h viene determinato per via tabellare in funzione del valore della densità relativa del terreno:

Sabbia sciolta ($Dr\% < 30\%$)	secca-umida $n_h = 0.224$	satura $n_h = 0.128$;
Sabbia media ($Dr > 30$ $e \leq 70\%$)	secca-umida $n_h = 0.672$	satura $n_h = 0.448$;
Sabbia grossa ($Dr\% > 70$)	secca-umida $n_h = 1.792$	satura $n_h = 1.088$;

Per terreni **prevalentemente coerenti sovraconsolidati** ($c_u > 0,50 \text{ kg/cm}^2$) si considera la costante di reazione orizzontale del terreno variabile con la profondità, secondo la seguente relazione lineare (Matlock & Reese, 1956)

$$k_h = c_f \cdot \frac{c_u}{d}$$

dove:

- $c_f \rightarrow$ costante assunta pari a 67 (Davisson 1970)
- $c_u \rightarrow$ coesione non drenata
- $d \rightarrow$ diametro del palo

Per terreni prevalentemente coerenti normal-consolidati si considera la costante di reazione orizzontale del terreno variabile con la profondità, secondo la seguente relazione lineare (Matlock & Reese, 1956)

$$k_h = \delta \cdot \frac{z}{d}$$

dove:

- $\delta \rightarrow$ costante dipendente dalla coesione non drenata:
 - $c_u \leq 0,25 \text{ kg/cm}^2 \rightarrow \delta = 0,022 \text{ kg/cm}^3 = 0,22 \text{ N/cm}^3$
 - $0,25 < c_u \leq 0,50 \text{ kg/cm}^2 \rightarrow \delta = 3,51 \text{ kg/cm}^3 = 35,10 \text{ N/cm}^3$
- $z \rightarrow$ profondità
- $d \rightarrow$ diametro del palo

Essendo stata posta la falda di progetto a **0,00 m** dal piano di riferimento tutto il terreno è considerato “satturo”.

Il valore di k_h finale è stato determinato come media ponderata dei valori di k_h valutati per ciascuno strato della stratigrafia considerata:

STRATO	UNITA' LITOTECNICA	QUOTA INIZIALE [m]	QUOTA FINALE [m]	H _{strato} [m]	Dr [%]	n _h	d [m]	k _h QUOTA INIZIALE	k _h QUOTA FINALE	k _{h,media} STRATO	k _{h,media} · h _{strato}
1	G3	0,00	7,05	7,05	49,60	0,488	1,20	0,00	2,87	1,43	10,11
2	S1	7,05	26,00	18,95	50,00	0,488	1,20	2,87	10,57	6,72	127,35
				26,00							137,45

$$k_h = 137,45 / 26,00 = 5,287 \text{ N/cm}^3$$

Per la valutazione delle azioni sollecitanti sul palo di fondazione per effetto dell'azione tagliante in testa e della deformabilità è stato utilizzato il metodo di Matlock & Reese con k_h variabile con la profondità.

14.3.2 ZATTERA SINISTRA

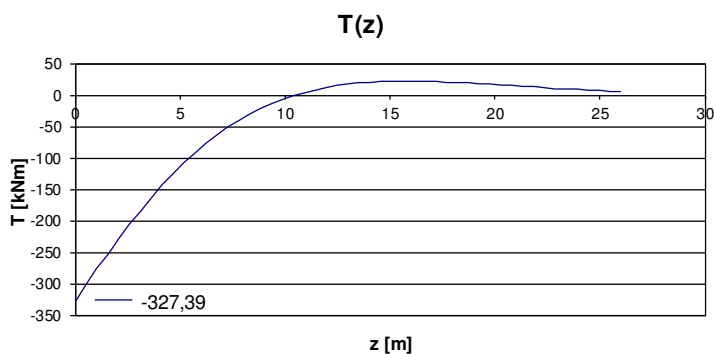
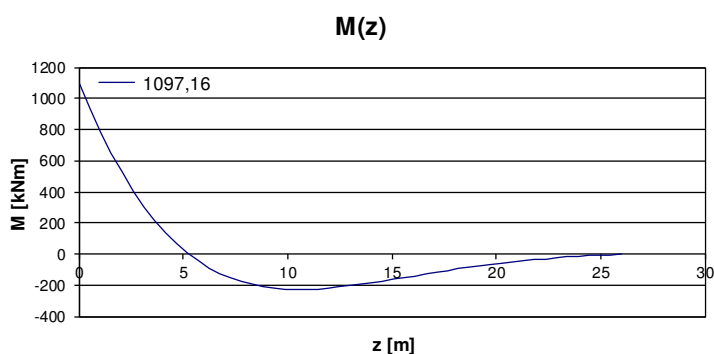
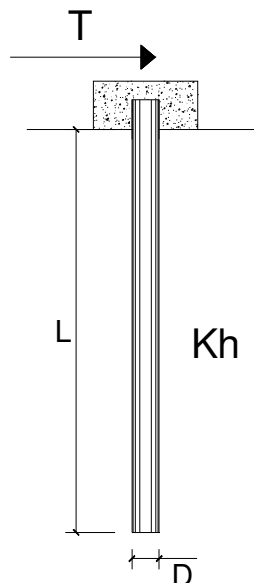
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Quasi Permanente

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

OPERA:

DATI DI INPUT:

Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	327,39	(kN)
fck del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
fcm del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
Ecls ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot E J / k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



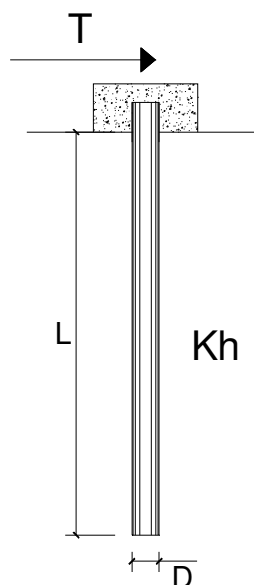
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Frequente

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

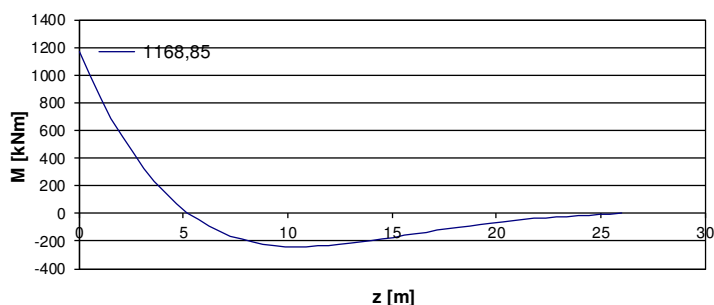
OPERA:

DATI DI INPUT:

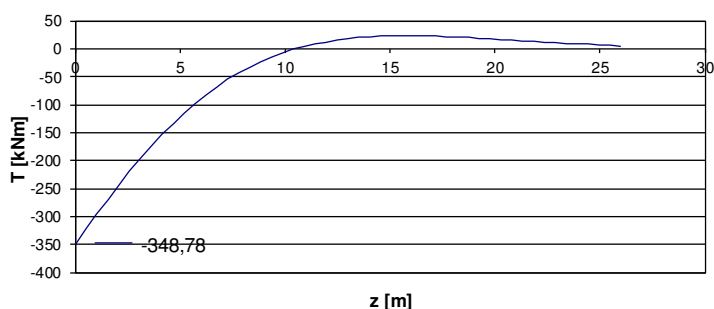
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	348,78	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



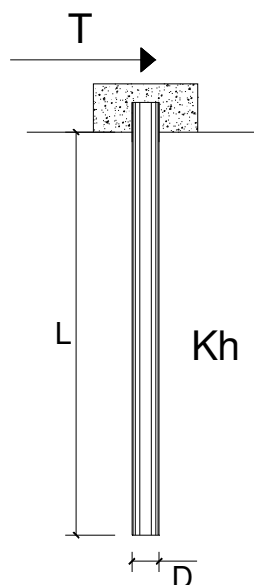
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Caratteristica

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

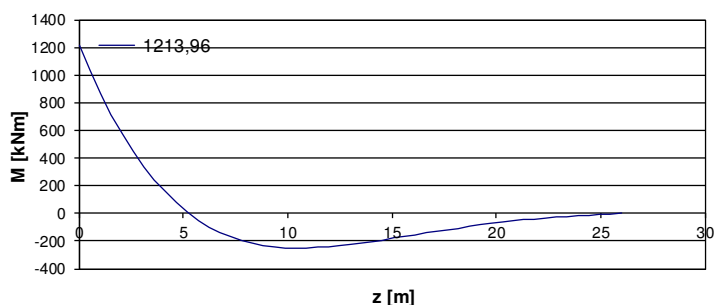
OPERA:

DATI DI INPUT:

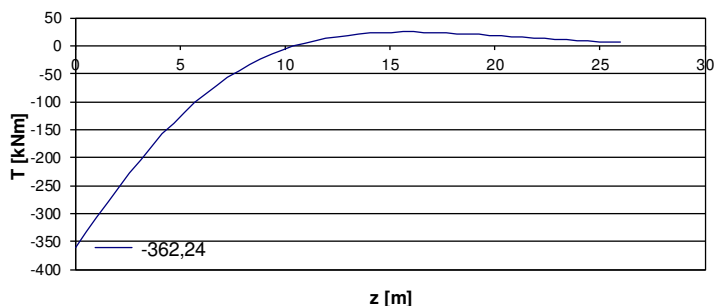
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	362,24	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



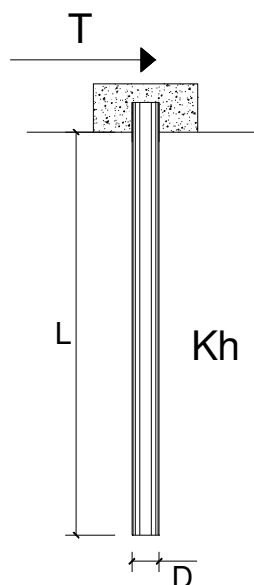
Combinazione allo Stato Limite Ultimo - STR

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

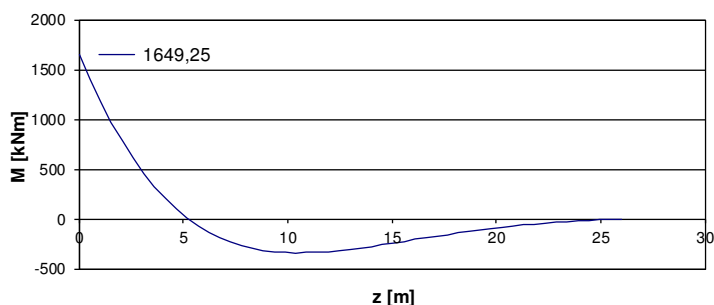
OPERA:

DATI DI INPUT:

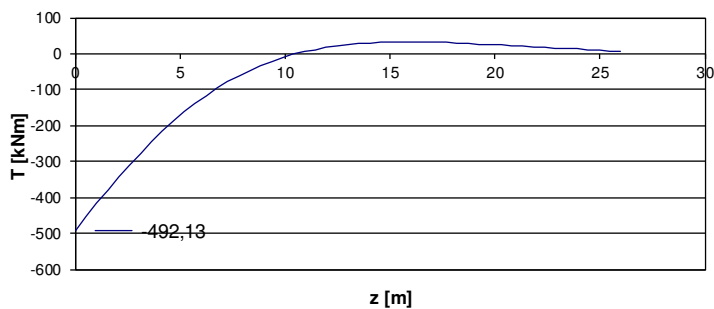
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	492,13	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



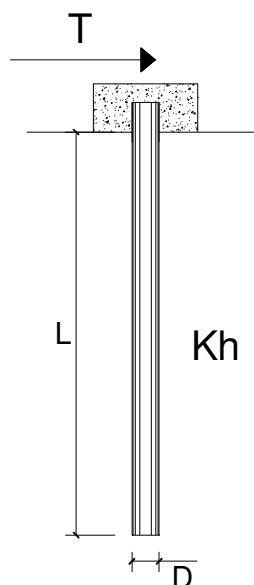
Combinazione allo Stato Limite di Salvaguardia della Vita

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

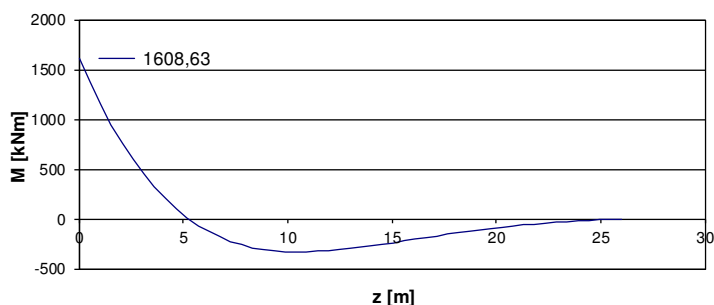
OPERA:

DATI DI INPUT:

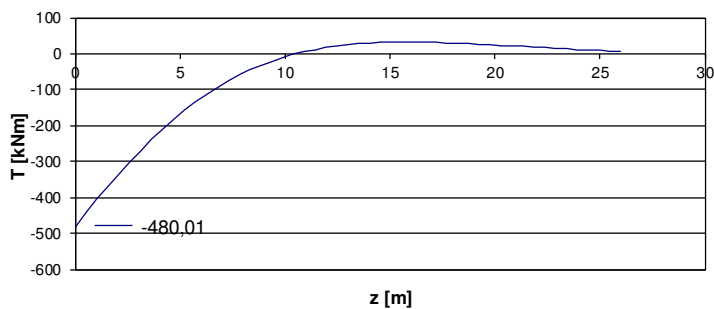
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	480,01	(kN)
f _{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f _{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E _{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



14.3.3 ZATTERA DESTRA

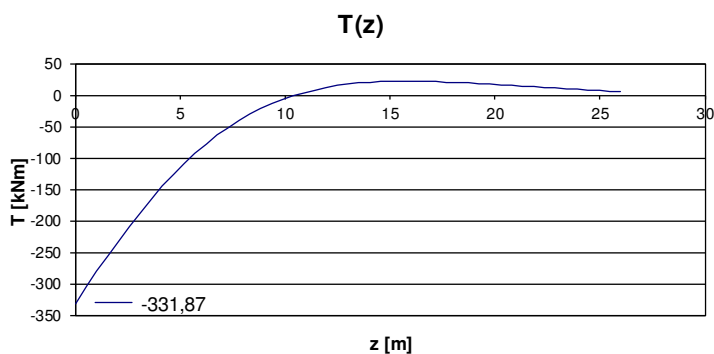
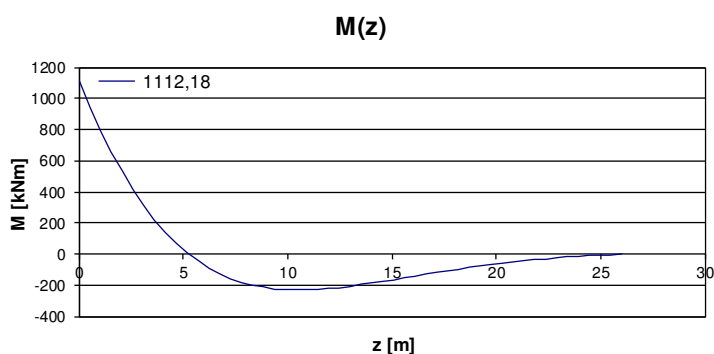
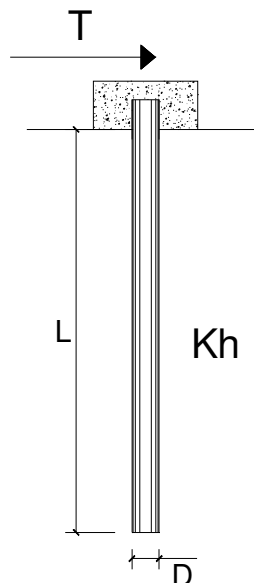
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Quasi Permanente

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

OPERA:

DATI DI INPUT:

Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	331,87	(kN)
fck del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
fcm del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
Ecls ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



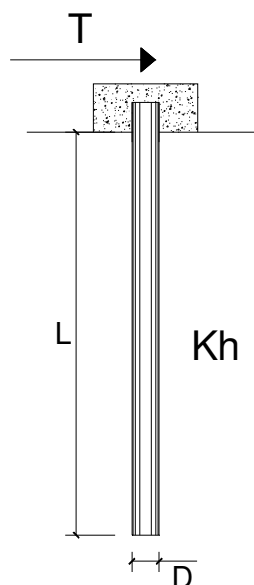
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Frequente

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

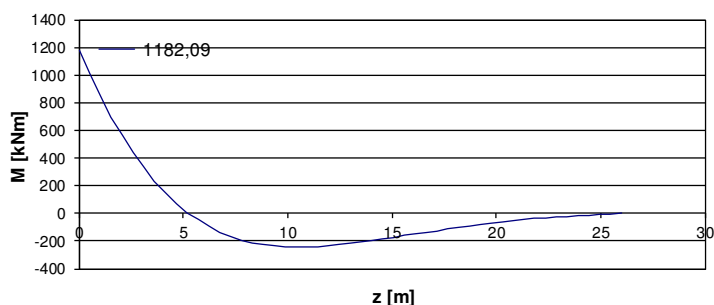
OPERA:

DATI DI INPUT:

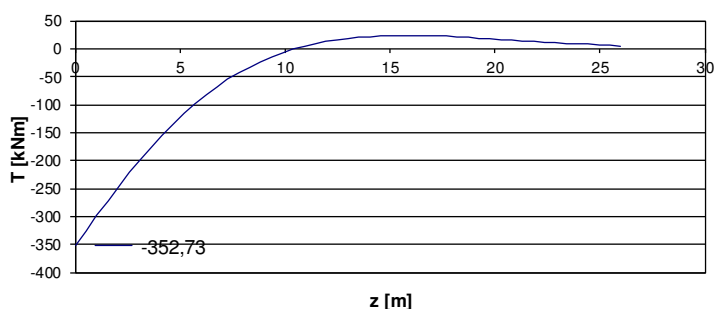
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	352,73	(kN)
fck del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
fcm del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
Ecls ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



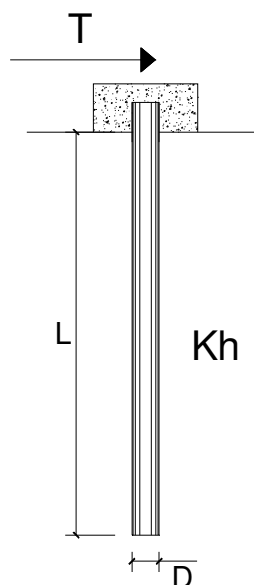
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Caratteristica

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

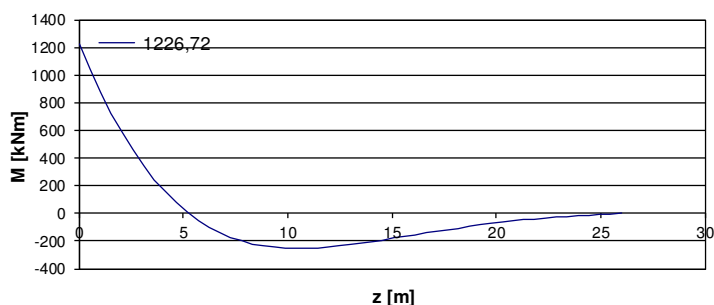
OPERA:

DATI DI INPUT:

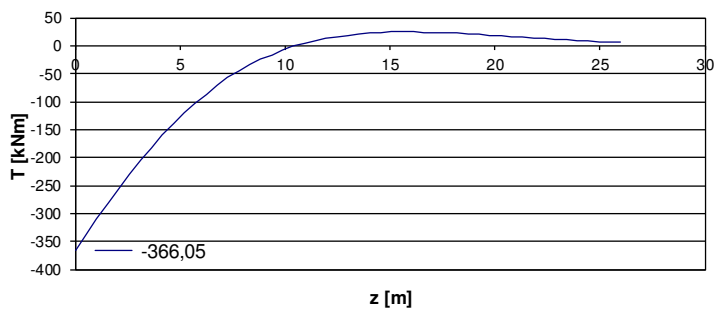
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	366,05	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



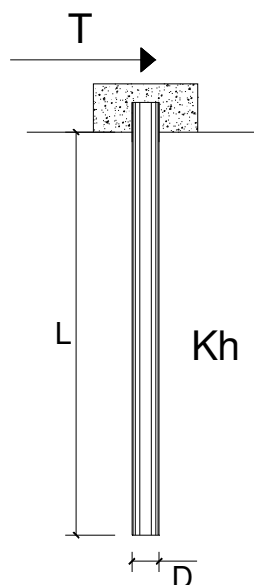
Combinazione allo Stato Limite Ultimo - STR

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

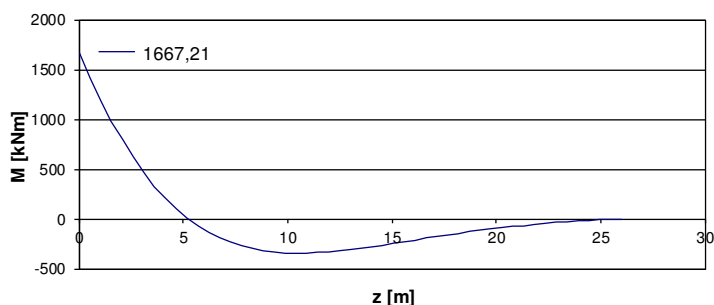
OPERA:

DATI DI INPUT:

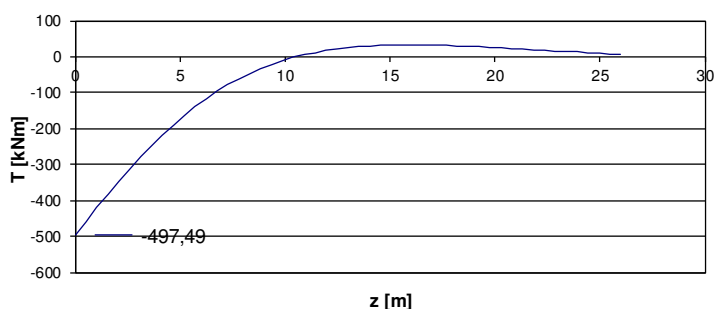
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	497,49	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



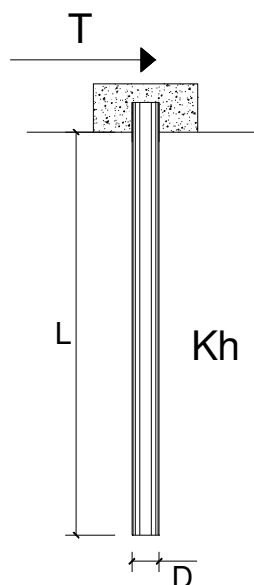
Combinazione allo Stato Limite di Salvaguardia della Vita

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

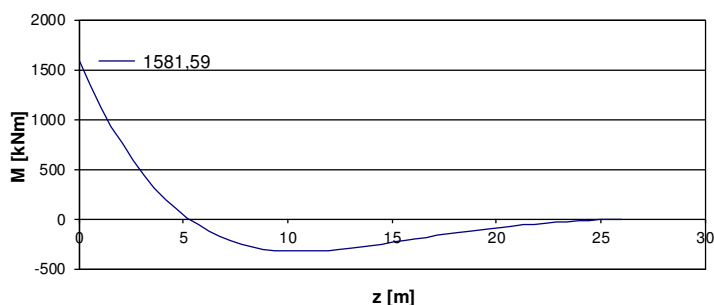
OPERA:

DATI DI INPUT:

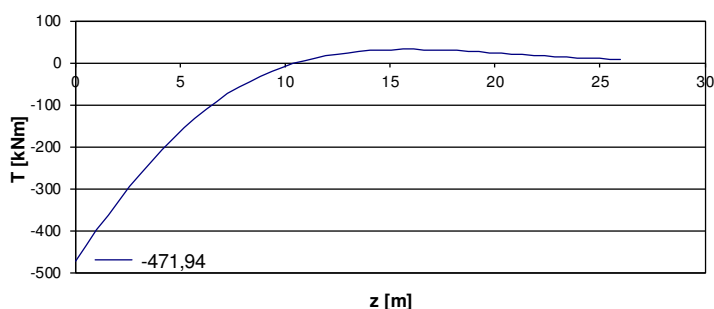
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	471,94	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



14.3.4 RIEPILOGO DELLE AZIONI SOLLECITANTI DI VERIFICA

SOTTOSTRUTTURA		COMBINAZIONE	$N_{Sd,max}$ [kN]	$N_{Sd,min}$ [kN]	$R_{V,Sd}$ [kN]	M_{Sd} [kNm]
SPALLA A	ZATTERA SX	SLE - QUASI PERMANENTE	2.350,64	369,69	327,39	1.097,16
		SLE - FREQUENTE	2.551,96	367,87	348,78	1.168,85
		SLE - CARATTERISTICA	2.636,99	349,25	362,24	1.231,96
		SLU - STR	3.582,29	469,63	492,13	1.649,25
		SLV	2.770,96	102,42	480,01	1.608,63
	ZATTERA DX	SLE - QUASI PERMANENTE	2.450,46	382,60	331,87	1.112,18
		SLE - FREQUENTE	2.653,95	381,25	352,73	1.182,09
		SLE - CARATTERISTICA	2.739,80	362,32	366,05	1.226,72
		SLU - STR	3.725,21	487,81	497,49	1.667,21
		SLV	2.867,35	133,72	471,94	1.581,59

14.4 SPALLA "B" - AZIONI SOLLECITANTI SUL SINGOLO PALO CONNESSE ALLA DEFORMABILITÀ ORIZZONTALE DEL TERRENO

Per effetto del taglio e della deformabilità del terreno nell'intorno del palo si generano le azioni sollecitanti definite nel seguito.

14.4.1 VALUTAZIONE DELLA COSTANTE DI REAZIONE ORIZZONTALE DEL TERRENO

Per terreni **prevalentemente incoerenti** si considera la costante di reazione orizzontale del terreno variabile con la profondità, secondo la seguente relazione lineare:

$$k_h = n_h \cdot \frac{z}{d}$$

dove:

- $n_h \rightarrow$ costante dipendente dalla litologia
- $z \rightarrow$ profondità
- $d \rightarrow$ diametro del palo

Il valore della costante n_h viene determinato per via tabellare in funzione del valore della densità relativa del terreno:

Sabbia sciolta ($Dr\% < 30\%$)	secca-umida $n_h = 0.224$	satura $n_h = 0.128$;
Sabbia media ($Dr > 30$ $e \leq 70\%$)	secca-umida $n_h = 0.672$	satura $n_h = 0.448$;
Sabbia grossa ($Dr\% > 70$)	secca-umida $n_h = 1.792$	satura $n_h = 1.088$;

Per terreni **prevalentemente coerenti sovraconsolidati** ($c_u > 0,50 \text{ kg/cm}^2$) si considera la costante di reazione orizzontale del terreno variabile con la profondità, secondo la seguente relazione lineare (Matlock & Reese, 1956)

$$k_h = c_f \cdot \frac{c_u}{d}$$

dove:

- $c_f \rightarrow$ costante assunta pari a 67 (Davisson 1970)
- $c_u \rightarrow$ coesione non drenata
- $d \rightarrow$ diametro del palo

Per terreni prevalentemente coerenti normal-consolidati si considera la costante di reazione orizzontale del terreno variabile con la profondità, secondo la seguente relazione lineare (Matlock & Reese, 1956)

$$k_h = \delta \cdot \frac{z}{d}$$

dove:

- $\delta \rightarrow$ costante dipendente dalla coesione non drenata:
 - $c_u \leq 0,25 \text{ kg/cm}^2 \rightarrow \delta = 0,022 \text{ kg/cm}^3 = 0,22 \text{ N/cm}^3$
 - $0,25 < c_u \leq 0,50 \text{ kg/cm}^2 \rightarrow \delta = 3,51 \text{ kg/cm}^3 = 35,10 \text{ N/cm}^3$
- $z \rightarrow$ profondità
- $d \rightarrow$ diametro del palo

Essendo stata posta la falda di progetto a **0,00 m** dal piano di riferimento tutto il terreno è considerato “satturo”.

Il valore di k_h finale è stato determinato come media ponderata dei valori di k_h valutati per ciascuno strato della stratigrafia considerata:

STRATO	UNITA' LITOTECNICA	QUOTA INIZIALE [m]	QUOTA FINALE [m]	H _{strato} [m]	Dr [%]	n _h	d [m]	k _h QUOTA INIZIALE	k _h QUOTA FINALE	k _{h,media} STRATO	k _{h,media} · h _{strato}
1	G3	0,00	7,05	7,05	49,60	0,488	1,20	0,00	2,87	1,43	10,11
2	S1	7,05	26,00	18,95	50,00	0,488	1,20	2,87	10,57	6,72	127,35
				26,00							137,45

$$k_h = 137,45 / 26,00 = 5,287 \text{ N/cm}^3$$

Per la valutazione delle azioni sollecitanti sul palo di fondazione per effetto dell'azione tagliante in testa e della deformabilità è stato utilizzato il metodo di Matlock & Reese con k_h variabile con la profondità.

14.4.2 ZATTERA SINISTRA

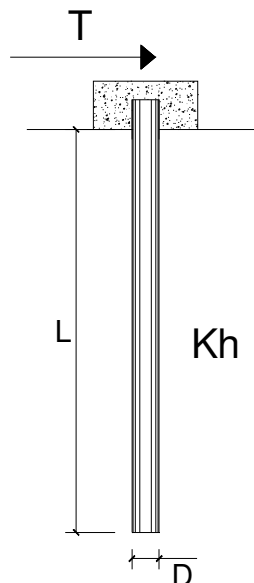
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Quasi Permanente

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

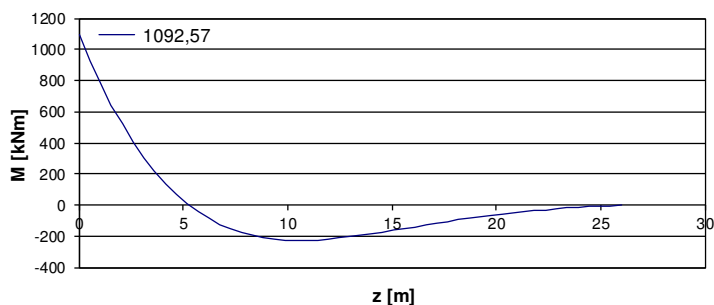
OPERA:

DATI DI INPUT:

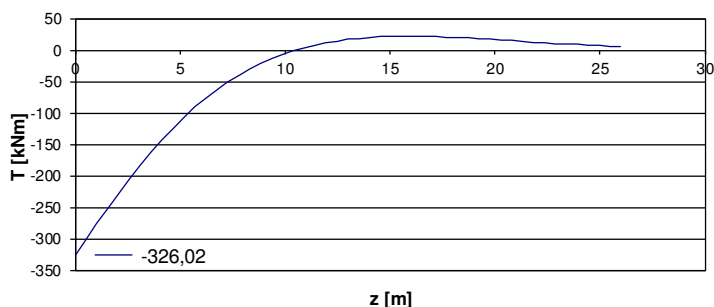
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	326,02	(kN)
fck del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
fcm del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
Ecls ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot E J / k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



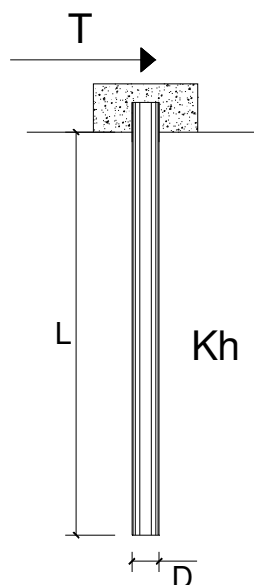
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Frequente

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

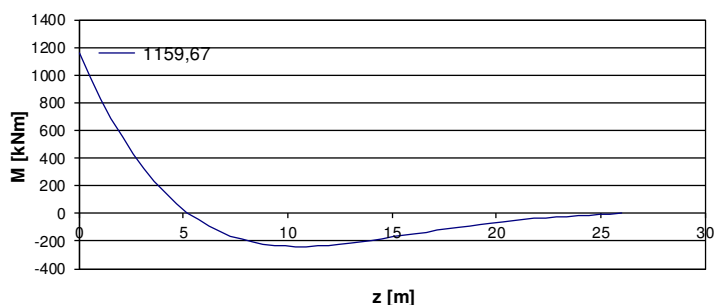
OPERA:

DATI DI INPUT:

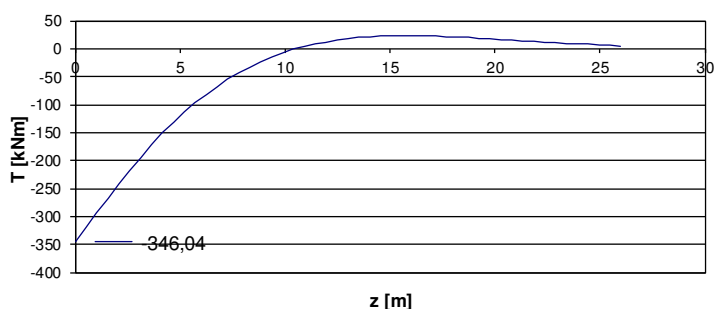
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	346,04	(kN)
f _{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f _{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E _{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



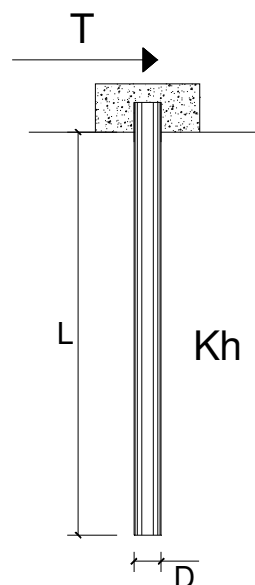
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Caratteristica

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

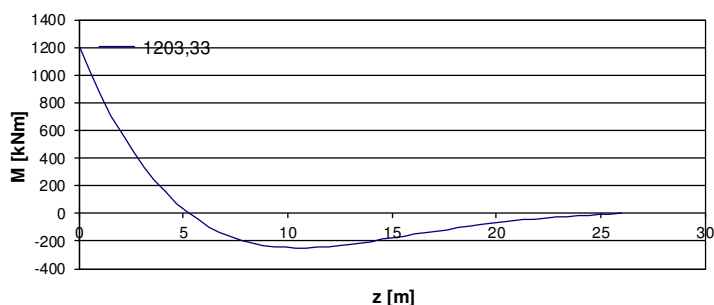
OPERA:

DATI DI INPUT:

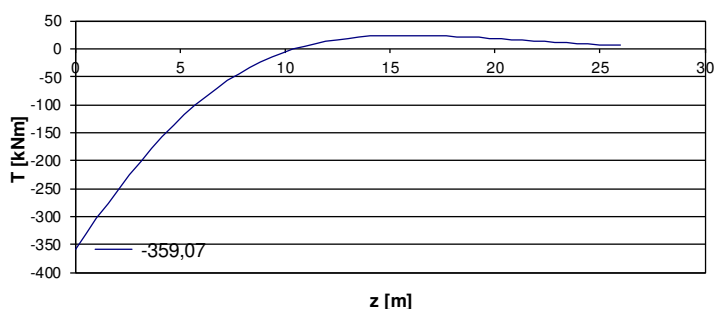
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	359,07	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



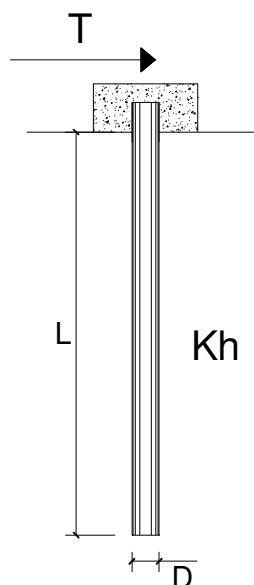
Combinazione allo Stato Limite Ultimo - STR

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

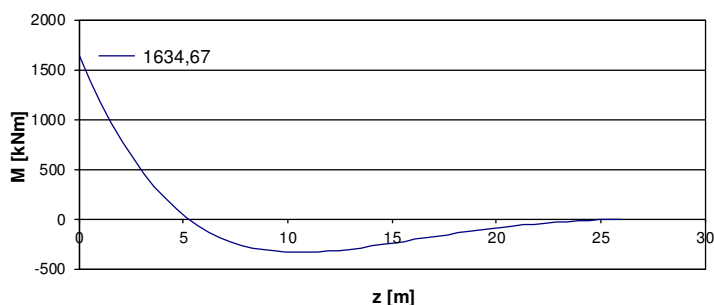
OPERA:

DATI DI INPUT:

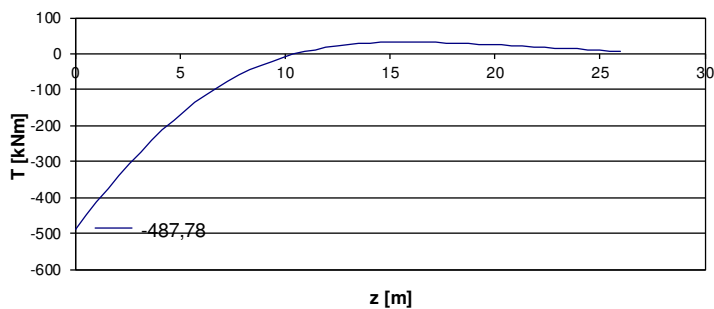
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	487,78	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



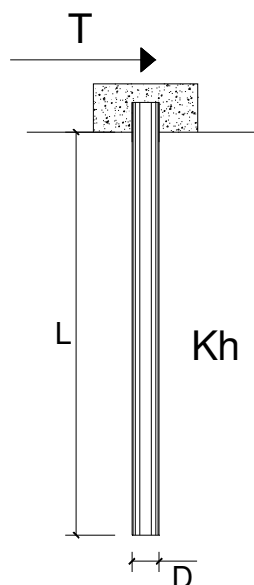
Combinazione allo Stato Limite di Salvaguardia della Vita

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

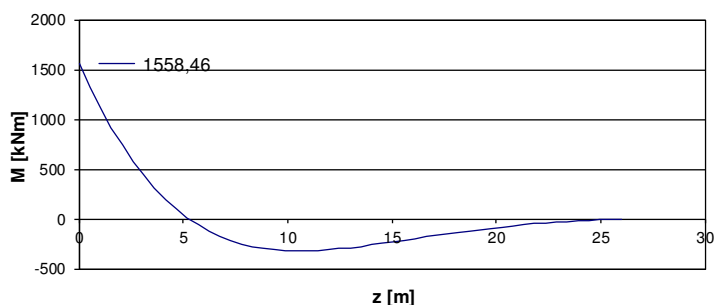
OPERA:

DATI DI INPUT:

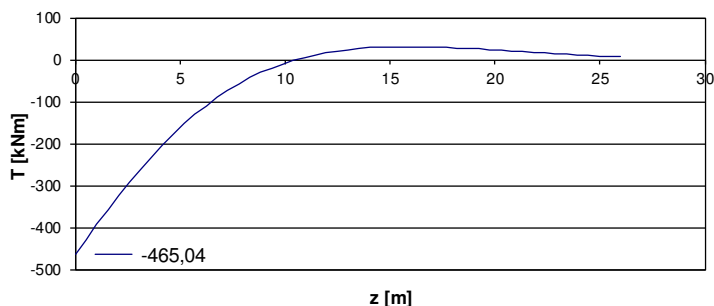
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	465,04	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



14.4.3 ZATTERA DESTRA

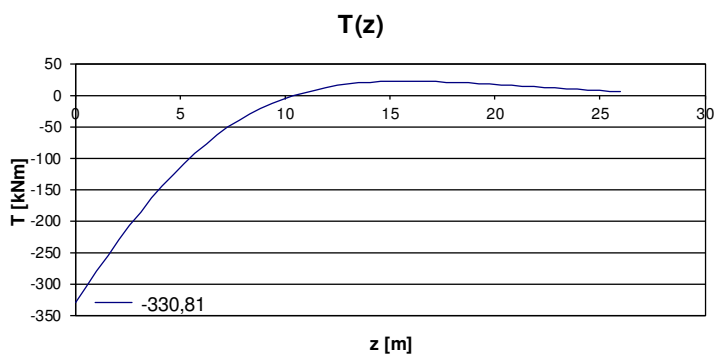
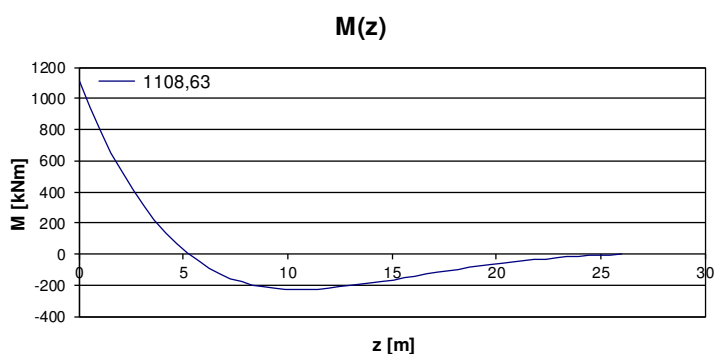
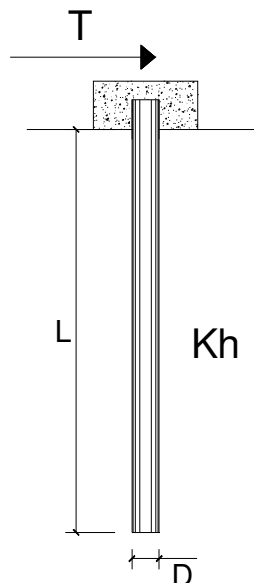
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Quasi Permanente

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

OPERA:

DATI DI INPUT:

Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	330,81	(kN)
fck del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
fcm del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
Ecls ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot E J / k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



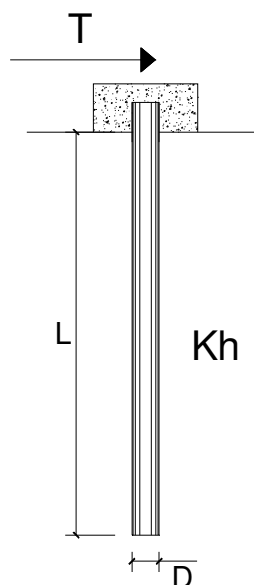
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Frequente

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

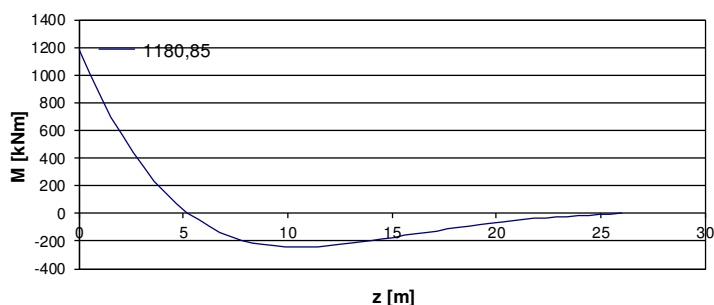
OPERA:

DATI DI INPUT:

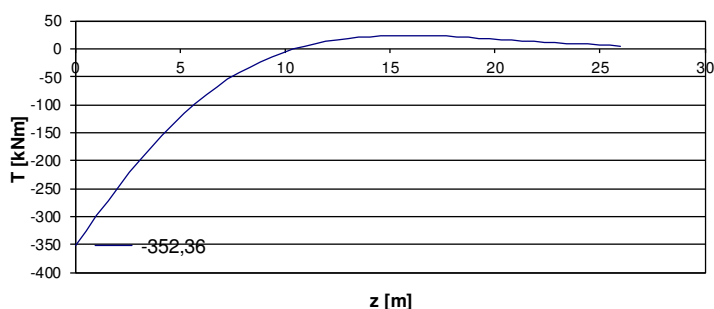
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	352,36	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



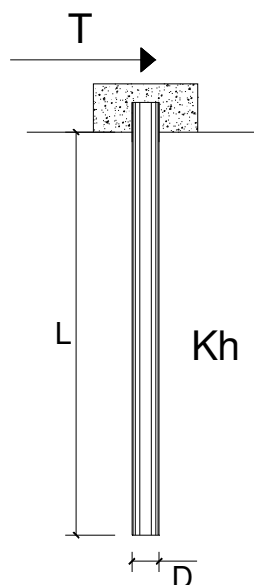
Combinazione allo Stato Limite di Esercizio - Caratteristica

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

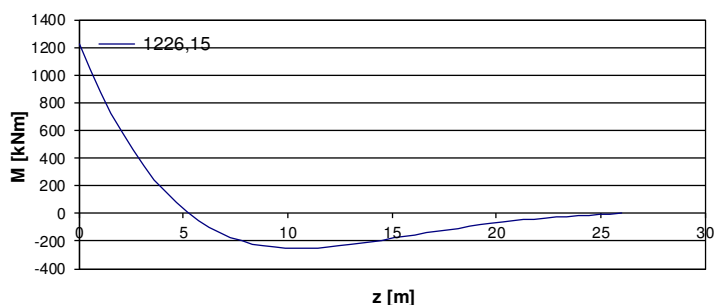
OPERA:

DATI DI INPUT:

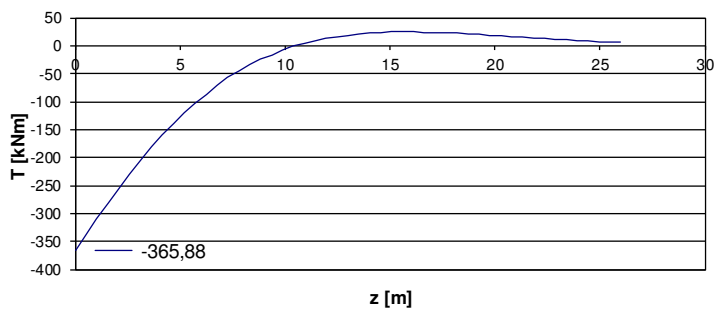
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	365,88	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



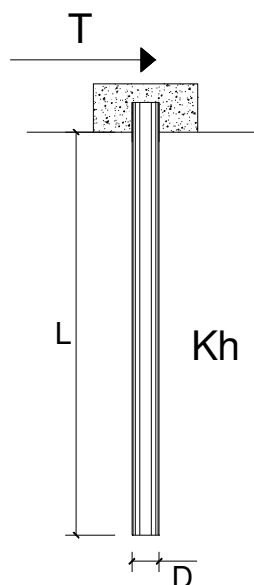
Combinazione allo Stato Limite Ultimo - STR

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

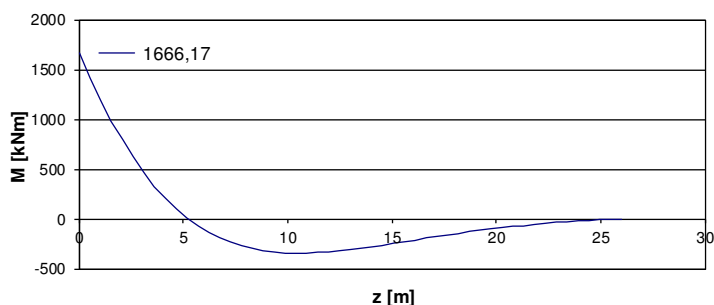
OPERA:

DATI DI INPUT:

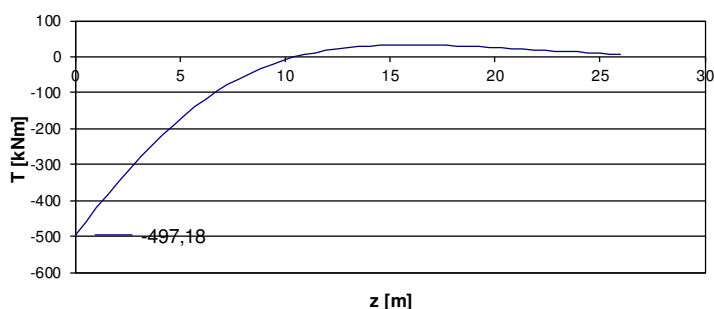
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	497,18	(kN)
f_{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f_{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E_{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



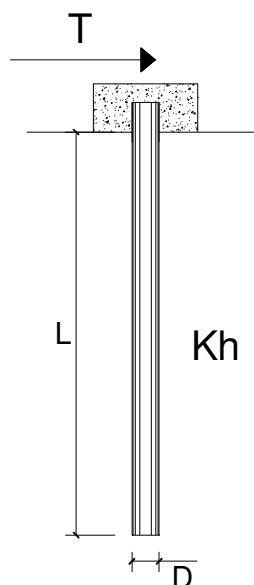
Combinazione allo Stato Limite di Salvaguardia della Vita

PALI IMPEDITI DI RUOTARE IN TESTA SOGGETTI A FORZE ORIZZONTALI

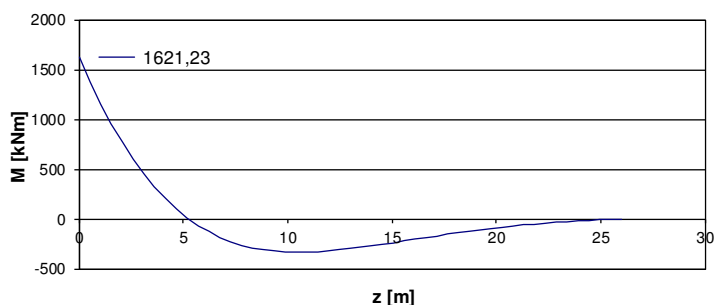
OPERA:

DATI DI INPUT:

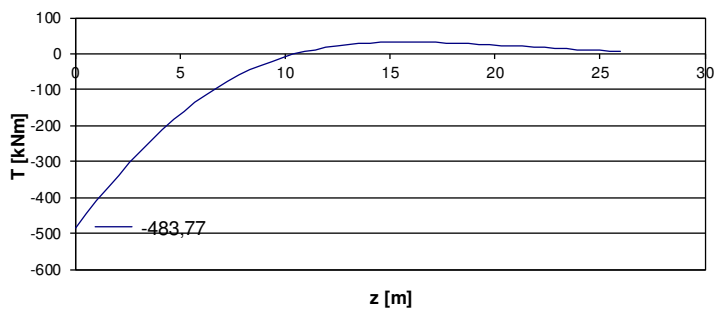
Diametro del palo (D):	1,2	(m)
Lunghezza del palo (L)	26	(m)
Coefficiente di reazione laterale (k_h):	5,287	(N/cm ³)
Forza orizzontale agente (T):	483,77	(kN)
f _{ck} del calcestruzzo:	24,9	(MPa)
f _{cm} del calcestruzzo:	32,9	(MPa)
E _{cls} ($E = 22000(f_{cm}/10)^{0.3}$):	31447	(MPa)
J ($J = \pi \cdot D^4/64$):	10178760	(cm ⁴)
λ (lunghezza elastica $\lambda = (4 \cdot EJ/k_h \cdot D)^{1/4}$):	670,25	(cm)



M(z)



T(z)



14.4.4 RIEPILOGO DELLE AZIONI SOLLECITANTI DI VERIFICA

SOTTOSTRUTTURA		COMBINAZIONE	$N_{Sd,max}$ [kN]	$N_{Sd,min}$ [kN]	$R_{V,Sd}$ [kN]	M_{Sd} [kNm]
SPALLA B	ZATTERA SX	SLE - QUASI PERMANENTE	2.336,96	368,30	326,02	1.092,57
		SLE - FREQUENTE	2.527,74	366,50	346,04	1.159,67
		SLE - CARATTERISTICA	2.609,14	348,04	359,07	1.203,33
		SLU - STR	3.543,88	467,92	487,78	1.634,67
		SLV	2.757,27	99,30	465,04	1.558,46
	ZATTERA DX	SLE - QUASI PERMANENTE	2.442,79	381,43	330,81	1.108,63
		SLE - FREQUENTE	2.646,41	379,93	352,36	1.180,85
		SLE - CARATTERISTICA	2.732,23	361,06	365,88	1.226,15
		SLU - STR	3.714,46	486,05	497,18	1.666,17
		SLV	2.859,50	131,45	483,77	1.621,23

15 SPALLE – VERIFICHE STRUTTURALI DEI PALI DI FONDAZIONE

15.1 SEZIONE ED ARMATURA DI VERIFICA

La sezione di verifica è circolare con diametro pari a **120 cm**.

L'armatura verticale (armatura di forza) è prevista come segue:

Gabbia superiore

- **36Ø26** disposti a raggiera (strato esterno)
- **12Ø26** disposti a raggiera (strato interno)

Gabbie inferiori

- **18Ø20** disposti a raggiera

L'armatura a taglio è costituita da una spirale:

- **Ø12/10** (gabbia superiore)
- **Ø12/20** (gabbie inferiori)

Il copriferro netto minimo è assunto pari a **60 mm**.

15.2 VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI LIMITAZIONE DELLE TENSIONI

15.2.1 COMBINAZIONE SLE - QUASI PERMANENTE - N_{MAX}

L'azione normale di calcolo è assunta pari a $N_{sd} = 2.450,46$ kN.

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.112,18$ kNm.

The screenshot shows the 'Verifica C.A. S.L.U.' software interface. The main window displays the input data for a circular pile foundation. The 'Sezione circolare cava' section shows the external radius (60 cm), internal radius, number of bars (48), bar diameter (2.6 cm), and clear cover (8.5 cm). The 'Sollecitazioni' section shows the design normal force (2450.46 kN) and design bending moment (1112.18 kNm). The 'Materiali' section shows the material properties for B450C and C25/30. The 'Metodo di calcolo' section shows the calculation method (S.L.U. + S.L.U. - Metodo n). The 'Verifica' button is visible at the bottom right.

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 6,76 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 11,20 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 57,34 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

15.2.2 COMBINAZIONE SLE - QUASI PERMANENTE – N_{MIN}

L'azione normale di calcolo è assunta pari a $N_{sd} = 382,60$ kN.

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.112,18$ kNm.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

Sezione circolare cava

Raggio esterno 60 [cm]
Raggio interno [cm]
N° barre uguali 48
Diametro barre 2,6 [cm]
Copriferro (baric.) 8,5 [cm]

N° barre 1 Zoom

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	0	0

Tipo Sezione
☐ Rettan.re ☐ Trapezi
☐ a T ☒ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Collecitazioni
S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 0 382,60 kN
M_{xEd} 0 1112,18 kNm
M_{yEd} 0 0

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
☒ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Materiali

B450C C25/30

ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 391,3 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 14,17 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 0,8 [?]
 ϵ_{syd} 1,957 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 9,75 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,6
 τ_{c1} 1,829

σ_c -6,285 N/mm²
 σ_s 129,9 N/mm²

Vertici: 52
Verifica

N° iterazioni: 4

ϵ_s 0,6497 ‰
d 111,5 cm
x 46,88 x/d 0,4205
 δ 0,9656

☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 6,28 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 11,20 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 129,90 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

15.2.3 COMBINAZIONE SLE - FREQUENTE - N_{MAX}

L'azione normale di calcolo è assunta pari a $N_{sd} = 2.653,95$ kN.

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.182,09$ kNm.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

Sezione circolare cava

Raggio esterno 60 [cm]
Raggio interno [cm]
N° barre uguali 48
Diametro barre 2,6 [cm]
Copriferr (baric.) 8,5 [cm]

N° barre 1 Zoom

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	0	0

Tipo Sezione
☐ Rettan.re ☐ Trapezi
☐ a T ☒ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Collecitazioni
S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 0 2653,95 kN
M_{xEd} 0 1182,09 kNm
M_{yEd} 0 0

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
☒ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Materiali

B450C C25/30

ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 391,3 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 14,17 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 0,8 [?]
 ϵ_{syd} 1,957 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 9,75 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,6
 τ_{c1} 1,829

σ_c -7,197 N/mm²
 σ_s 59,57 N/mm²
 ϵ_s 0,2979 ‰
d 111,5 cm
x 71,85 x/d 0,6444
 δ 1

Vertici: 52
Verifica
N° iterazioni: 3
☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 7,20 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 11,20 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 59,57 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

15.2.4 COMBINAZIONE SLE - FREQUENTE – N_{MIN}

L'azione normale di calcolo è assunta pari a $N_{sd} = 381,25$ kN.

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.182,09$ kNm.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

Sezione circolare cava

Raggio esterno 60 [cm]
Raggio interno [cm]
N° barre uguali 48
Diametro barre 2,6 [cm]
Copriferro (baric.) 8,5 [cm]

N° barre 1 Zoom

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	0	0

Tipo Sezione
☐ Rettan.re ☐ Trapezi
☐ a T ☒ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Collecitazioni
S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 0 381,25 kN
M_{xEd} 0 1182,09 kNm
M_{yEd} 0 0

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
☒ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Materiali

B450C C25/30

ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 391,3 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 14,17 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 0,8 [?]
 ϵ_{syd} 1,957 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 9,75 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,6
 τ_{c1} 1,829

σ_c -6,671 N/mm²
 σ_s 139,1 N/mm²

Vertici: 52
Verifica

N° iterazioni: 4

ϵ_s 0,6957 ‰
d 111,5 cm
x 46,64 x/d 0,4183
 δ 0,9629

☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 6,67 \text{ N/mm}^2 < 0,45 f_{ck} = 11,20 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 139,10 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

15.2.5 COMBINAZIONE SLE - CARATTERISTICA - N_{MAX}

L'azione normale di calcolo è assunta pari a $N_{sd} = 2.636,99$ kN.

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.231,96$ kNm.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

Sezione circolare cava

Raggio esterno 60 [cm]
Raggio interno [cm]
N° barre uguali 48
Diametro barre 2,6 [cm]
Copriferr (baric.) 8,5 [cm]

N° barre 1 Zoom

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	0	0

Tipo Sezione
☐ Rettan.re ☐ Trapezi
☐ a T ☒ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Collecitazioni
S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 0 2636,99 kN
M_{xEd} 0 1231,96 kNm
M_{yEd} 0 0

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
☒ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Materiali

B450C C25/30

ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 391,3 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 14,17 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 0,8 [?]
 ϵ_{syd} 1,957 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 9,75 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,6
 τ_{c1} 1,829

σ_c -7,472 N/mm²
 σ_s 65,7 N/mm²
 ϵ_s 0,3285 ‰
d 111,5 cm
x 70,3 x/d 0,6305
 δ 1

Vertici: 52
Verifica
N° iterazioni: 3
☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 7,47 \text{ N/mm}^2 < 0,60 f_{ck} = 14,94 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 65,70 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

15.2.6 COMBINAZIONE SLE - CARATTERISTICA – N_{MIN}

L'azione normale di calcolo è assunta pari a $N_{sd} = 349,25$ kN.

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.231,96$ kNm.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

Sezione circolare cava

Raggio esterno 60 [cm]
Raggio interno [cm]
N° barre uguali 48
Diametro barre 2,6 [cm]
Copriferr (baric.) 8,5 [cm]

N° barre 1 Zoom

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	0	0

Tipo Sezione
☐ Rettan.re ☐ Trapezi
☐ a T ☒ Circolare
☐ Rettangoli ☐ Coord.

Collecitazioni
S.L.U. Metodo n

N_{Ed} 0 349,25 kN
M_{xEd} 0 1231,96 kNm
M_{yEd} 0 0

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Metodo di calcolo
☒ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☒ Metodo n

Materiali

B450C C25/30

ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 391,3 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 14,17 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 0,8 [?]
 ϵ_{syd} 1,957 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 9,75 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,6
 τ_{c1} 1,829

σ_c -6,936 N/mm²
 σ_s 147 N/mm²
 ϵ_s 0,7349 ‰
d 111,5 cm
x 46,22 x/d 0,4145
 δ 0,9581

Vertici: 52
Verifica
N° iterazioni: 4
☐ Precompresso

Le tensioni sui materiali risultano pari a:

$$\sigma_c = 6,94 \text{ N/mm}^2 < 0,60 f_{ck} = 14,94 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_s = 147,00 \text{ N/mm}^2 < 0,80 f_{yk} = 360,00 \text{ N/mm}^2$$

La verifica risulta pertanto soddisfatta.

15.3 VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

15.3.1 COMBINAZIONE SLE – QUASI PERMANENTE - N_{MAX}

Dati	<u>Verifica fessurazione sezione circolare</u> <u>CIRCOLARE 2/02/2009 N°617 Par.C.4.1.2.2.4.6</u>	
σ_s	53 N/mm ²	Tensione massima armatura tesa sezione fessurata
R_{ck}	30,0 N/mm ²	Resistenza caratteristica cubica cls
ϕ_l	26 mm	Diametro barre longitudinali
ϕ_s	12 mm	Diametro staffe o spirale
n	48	Numero ferri longitudinali
c	60 mm	Ricoprimento del calcestruzzo
D	1200 mm	Diametro
k_t	0,4	$k_t=0,6; 0,4$ carichi breve durata/lunga durata
k_2	0,5	$k_2=0,5; 1,0$ caso flessione/trazione semplice
k_1	0,8	$k_1=0,8; 1,6$ barre aderenza migliorata/lisce
w	0,2 mm	Valore limite apertura fessure
Dati		
f_{ck}	24,9 N/mm ²	Resistenza caratteristica cilindrica cls
i	67 mm	Interasse ferri longitudinali
A_ϕ	531 mm ²	Area barra longitudinale
E_s	210000,0 N/mm ²	Modulo elastico acciaio da c.a
f_{ctm}	2,6 N/mm ²	Resistenza a trazione media cls
E_{cm}	31447,2 N/mm ²	Modulo elastico medio cls
α_e	6,68	Rapporto E_s/E_{cm}
f_{cm}	32,9 N/mm ²	Resistenza media cls
ρ_{eff}	0,0539	Rapporto area acciaio/area efficace
ϵ_{sm1}	0,000131	Deformazione unitaria media barre di calcolo
ϵ_{sm2}	0,000152	Deformazione unitaria media barre valore minimo
ϵ_{sm}	0,000152	Deformazione unitaria media
k_3	3,4	Coefficiente
k_4	0,4	Coefficiente
Δs_{max}	285,9 mm	Distanza massima tra le fessure
w_d	 0,044 mm	Valore di calcolo apertura fessure

15.3.2 COMBINAZIONE SLE – QUASI PERMANENTE – N_{MIN}

Dati	Verifica fessurazione sezione circolare CIRCOLARE 2/02/2009 N°617 Par.C.4.1.2.2.4.6	
σ_s	119 N/mm ²	Tensione massima armatura tesa sezione fessurata
R_{ck}	30,0 N/mm ²	Resistenza caratteristica cubica cls
ϕ_l	26 mm	Diametro barre longitudinali
ϕ_s	12 mm	Diametro staffe o spirale
n	48	Numero ferri longitudinali
c	60 mm	Ricoprimento del calcestruzzo
D	1200 mm	Diametro
k_t	0,4	$k_t=0,6; 0,4$ carichi breve durata/lunga durata
k_2	0,5	$k_2=0,5; 1,0$ caso flessione/trazione semplice
k_1	0,8	$k_1=0,8; 1,6$ barre aderenza migliorata/lisce
w	0,2 mm	Valore limite apertura fessure
Dati		
f_{ck}	24,9 N/mm ²	Resistenza caratteristica cilindrica cls
i	67 mm	Interasse ferri longitudinali
A_ϕ	531 mm ²	Area barra longitudinale
E_s	210000,0 N/mm ²	Modulo elastico acciaio da c.a
f_{ctm}	2,6 N/mm ²	Resistenza a trazione media cls
E_{cm}	31447,2 N/mm ²	Modulo elastico medio cls
α_e	6,68	Rapporto E_s/E_{cm}
f_{cm}	32,9 N/mm ²	Resistenza media cls
ρ_{eff}	0,0539	Rapporto area acciaio/area efficace
ϵ_{sm1}	0,000442	Deformazione unitaria media barre di calcolo
ϵ_{sm2}	0,000339	Deformazione unitaria media barre valore minimo
ϵ_{sm}	0,000442	Deformazione unitaria media
k_3	3,4	Coefficiente
k_4	0,4	Coefficiente
Δs_{max}	285,9 mm	Distanza massima tra le fessure
w_d	 0,126 mm	Valore di calcolo apertura fessure

15.3.3 COMBINAZIONE SLE – FREQUENTE - N_{MAX}

Dati	Verifica fessurazione sezione circolare CIRCOLARE 2/02/2009 N°617 Par.C.4.1.2.2.4.6	
σ_s	55 N/mm ²	Tensione massima armatura tesa sezione fessurata
R_{ck}	30,0 N/mm ²	Resistenza caratteristica cubica cls
ϕ_l	26 mm	Diametro barre longitudinali
ϕ_s	12 mm	Diametro staffe o spirale
n	48	Numero ferri longitudinali
c	60 mm	Ricoprimento del calcestruzzo
D	1200 mm	Diametro
k_t	0,4	$k_t=0,6; 0,4$ carichi breve durata/lunga durata
k_2	0,5	$k_2=0,5; 1,0$ caso flessione/trazione semplice
k_1	0,8	$k_1=0,8; 1,6$ barre aderenza migliorata/lisce
w	0,3 mm	Valore limite apertura fessure
Dati		
f_{ck}	24,9 N/mm ²	Resistenza caratteristica cilindrica cls
i	67 mm	Interasse ferri longitudinali
A_ϕ	531 mm ²	Area barra longitudinale
E_s	210000,0 N/mm ²	Modulo elastico acciaio da c.a
f_{ctm}	2,6 N/mm ²	Resistenza a trazione media cls
E_{cm}	31447,2 N/mm ²	Modulo elastico medio cls
α_e	6,68	Rapporto E_s/E_{cm}
f_{cm}	32,9 N/mm ²	Resistenza media cls
ρ_{eff}	0,0539	Rapporto area acciaio/area efficace
ϵ_{sm1}	0,000141	Deformazione unitaria media barre di calcolo
ϵ_{sm2}	0,000158	Deformazione unitaria media barre valore minimo
ϵ_{sm}	0,000158	Deformazione unitaria media
k_3	3,4	Coefficiente
k_4	0,4	Coefficiente
Δs_{max}	285,9 mm	Distanza massima tra le fessure
w_d	 0,045 mm	Valore di calcolo apertura fessure

15.3.4 COMBINAZIONE SLE – FREQUENTE - N_{MIN}

Dati	Verifica fessurazione sezione circolare CIRCOLARE 2/02/2009 N°617 Par.C.4.1.2.2.4.6	
σ_s	127 N/mm ²	Tensione massima armatura tesa sezione fessurata
R_{ck}	30,0 N/mm ²	Resistenza caratteristica cubica cls
ϕ_l	26 mm	Diametro barre longitudinali
ϕ_s	12 mm	Diametro staffe o spirale
n	48	Numero ferri longitudinali
c	60 mm	Ricoprimento del calcestruzzo
D	1200 mm	Diametro
k_t	0,4	$k_t=0,6; 0,4$ carichi breve durata/lunga durata
k_2	0,5	$k_2=0,5; 1,0$ caso flessione/trazione semplice
k_1	0,8	$k_1=0,8; 1,6$ barre aderenza migliorata/lisce
w	0,3 mm	Valore limite apertura fessure
Dati		
f_{ck}	24,9 N/mm ²	Resistenza caratteristica cilindrica cls
i	67 mm	Interasse ferri longitudinali
A_ϕ	531 mm ²	Area barra longitudinale
E_s	210000,0 N/mm ²	Modulo elastico acciaio da c.a
f_{ctm}	2,6 N/mm ²	Resistenza a trazione media cls
E_{cm}	31447,2 N/mm ²	Modulo elastico medio cls
α_e	6,68	Rapporto E_s/E_{cm}
f_{cm}	32,9 N/mm ²	Resistenza media cls
ρ_{eff}	0,0539	Rapporto area acciaio/area efficace
ϵ_{sm1}	0,000482	Deformazione unitaria media barre di calcolo
ϵ_{sm2}	0,000363	Deformazione unitaria media barre valore minimo
ϵ_{sm}	0,000482	Deformazione unitaria media
k_3	3,4	Coefficiente
k_4	0,4	Coefficiente
Δs_{max}	285,9 mm	Distanza massima tra le fessure
w_d	 0,138 mm	Valore di calcolo apertura fessure

15.4 VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER PRESSOFLESSIONE

15.4.1 CONDIZIONE STATICA SLU - STR - N_{MAX}

L'azione normale di calcolo è assunta pari a $N_{sd} = 3.725,21$ kN.

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.667,21$ kNm.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

Sezione circolare cava

Raggio esterno 60 [cm]

Raggio interno [cm]

N° barre uguali 48

Diametro barre 2,6 [cm]

Copriferro (baric.) 8,5 [cm]

N° barre 1 Zoom

N° As [cm²] x [cm] y [cm]

1 5,31 0 0

P.to applicazione N

Centro Baricentro cls

Coord. [cm] xN 0 yN 0

Tipo rottura

Lato calcestruzzo - Acciaio snervato

Metodo di calcolo

S.L.U. + S.L.U. -

Metodo n

Tipo flessione

Retta Deviata

Vertici: 52 N° rett. 100

Calcola MRd Dominio M-N

L₀ 0 cm Col. modello

Precompresso

Materiali

B450C C25/30

ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰

f_{yd} 391,3 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰

E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 14,17

E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 0,8

ϵ_{syd} 1,957 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 9,75

$\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,6

τ_{c1} 1,829

M xRd 4.756 kNm

σ_c -14,17 N/mm²

σ_s 391,3 N/mm²

ϵ_c 3,5 ‰

ϵ_s 4,105 ‰

d 111,5 cm

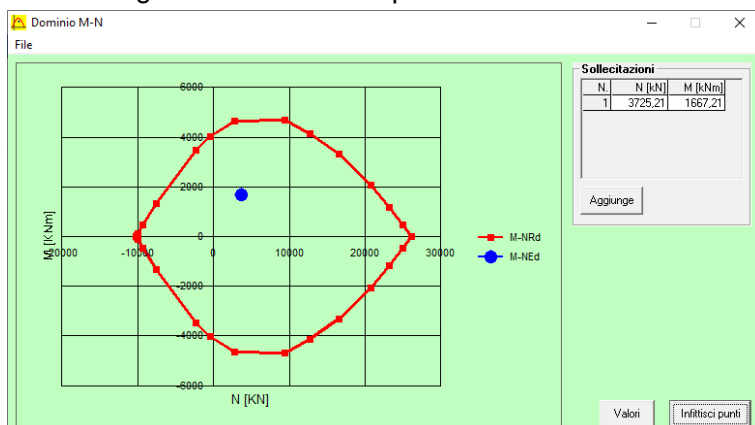
x 51,32 x/d 0,4602

δ 1

Il momento resistente risulta pari a:

$$M_{Rd} = 4.756,00 \text{ kNm} > M_{sd} = 1.667,21 \text{ kNm}$$

Nell'immagine successiva è riportato il dominio di resistenza della sezione:



La verifica risulta pertanto soddisfatta.

15.4.2 CONDIZIONE STATICA SLU - STR - N_{MIN}

L'azione normale di calcolo è assunta pari a $N_{sd} = 487,81$ kN.

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.667,21$ kNm.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

Sezione circolare cava

Raggio esterno 60 [cm]
Raggio interno [cm]
N° barre uguali 48
Diametro barre 2,6 [cm]
Copriferr (baric.) 8,5 [cm]

N° barre 1 Zoom

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	0	0

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Tipo rottura
Lato calcestruzzo - Acciaio snervato

Metodo di calcolo
☒ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☐ Metodo n

Tipo flessione
☒ Retta ☐ Deviata

Vertici: 52 N° rett. 100
Calcola MRd Dominio M-N
L₀ 0 cm Col. modello

Precompresso

Materiali

B450C C25/30

ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 391,3 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 14,17 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 0,8 [?]
 ϵ_{syd} 1,957 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 9,75 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,6
 τ_{c1} 1,829

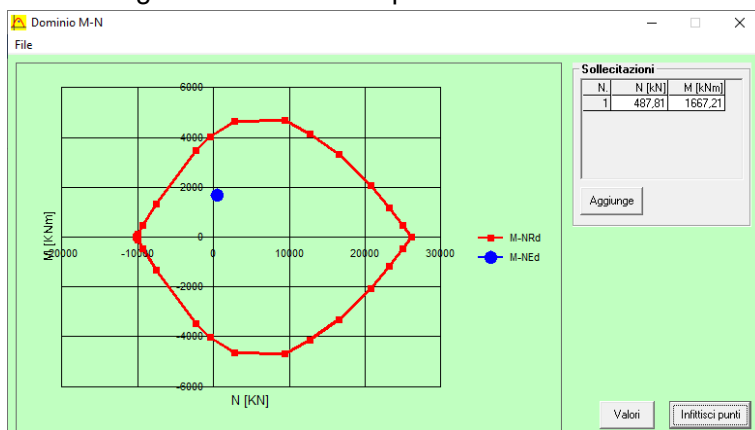
M_{xRd} 4.242 kNm

σ_c -14,17 N/mm²
 σ_s 391,3 N/mm²
 ϵ_c 3,5 ‰
 ϵ_s 6,418 ‰
d 111,5 cm
x 39,35 x/d 0,3529
 δ 0,8811

Il momento resistente risulta pari a:

$M_{Rd} = 4.242,00$ kNm > $M_{sd} = 1.667,21$ kNm

Nell'immagine successiva è riportato il dominio di resistenza della sezione:



La verifica risulta pertanto soddisfatta.

15.4.3 CONDIZIONE SISMICA SLV - N_{MAX}

L'azione normale di calcolo è assunta pari a $N_{sd} = 2.859,50$ kN.

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.621,23$ kNm.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

Sezione circolare cava

Raggio esterno 60 [cm]
Raggio interno [cm]
N° barre uguali 48
Diametro barre 2,6 [cm]
Copriferr. (baric.) 8,5 [cm]

N° barre 1 Zoom

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	0	0

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Tipo rottura
Lato calcestruzzo - Acciaio snervato

Metodo di calcolo
☒ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☐ Metodo n

Tipo flessione
☒ Retta ☐ Deviata

Vertici: 52 N° rett. 100
Calcola MRd Dominio M-N
L₀ 0 cm Col. modello

Precompresso

Materiali

B450C C25/30

ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 391,3 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 14,17 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 0,8
 ϵ_{syd} 1,957 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 9,75 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,6
 τ_{c1} 1,829

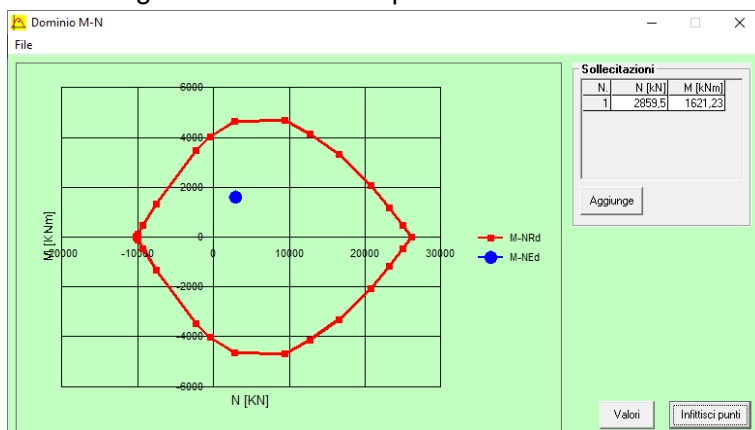
M_{xRd} 4,651 kNm

σ_c -14,17 N/mm²
 σ_s 391,3 N/mm²
 ϵ_c 3,5 ‰
 ϵ_s 4,614 ‰
d 111,5 cm
x 48,09 x/d 0,4313
 δ 0,9792

Il momento resistente risulta pari a:

$M_{Rd} = 4.651,00$ kNm > $M_{sd} = 1.621,23$ kNm

Nell'immagine successiva è riportato il dominio di resistenza della sezione:



La verifica risulta pertanto soddisfatta.

15.4.4 CONDIZIONE SISMICA SLV – N_{MIN}

L'azione normale di calcolo è assunta pari a $N_{sd} = 131,45$ kN.

Il momento flettente di calcolo è assunto pari a $M_{sd} = 1.621,23$ kNm.

Verifica C.A. S.L.U. - File

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008 ?

Titolo :

Sezione circolare cava

Raggio esterno 60 [cm]
Raggio interno [cm]
N° barre uguali 48
Diametro barre 2,6 [cm]
Copriferr (baric.) 8,5 [cm]

N° barre 1 Zoom

N°	As [cm²]	x [cm]	y [cm]
1	5,31	0	0

P.to applicazione N
☒ Centro ☐ Baricentro cls
☐ Coord.[cm] xN 0 yN 0

Tipo rottura
Lato calcestruzzo - Acciaio snervato

Metodo di calcolo
☒ S.L.U. + ☐ S.L.U. -
☐ Metodo n

Tipo flessione
☒ Retta ☐ Deviala

Vertici: 52 N° rett. 100
Calcola MRd Dominio M-N
L₀ 0 cm Col. modello

Precompresso

Materiali

B450C C25/30

ϵ_{su} 67,5 ‰ ϵ_{c2} 2 ‰
 f_{yd} 391,3 N/mm² ϵ_{cu} 3,5 ‰
 E_s 200.000 N/mm² f_{cd} 14,17 N/mm²
 E_s/E_c 15 f_{cc}/f_{cd} 0,8 [?]
 ϵ_{syd} 1,957 ‰ $\sigma_{c,adm}$ 9,75 N/mm²
 $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm² τ_{co} 0,6
 τ_{c1} 1,829

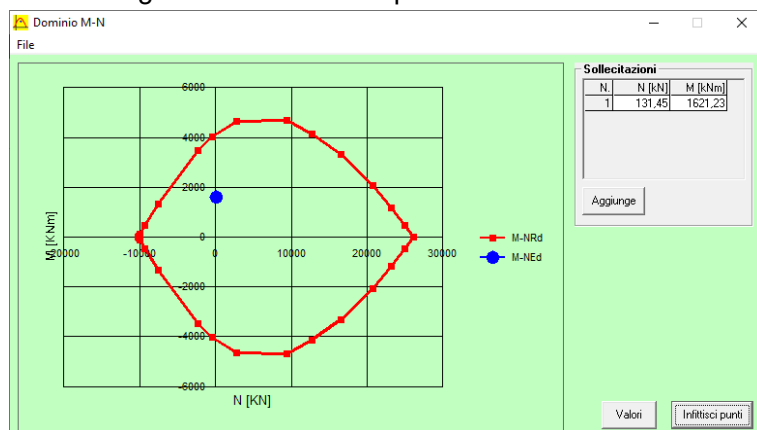
M xRd 4.164 kNm

σ_c -14,17 N/mm²
 σ_s 391,3 N/mm²
 ϵ_c 3,5 ‰
 ϵ_s 6,759 ‰
d 111,5 cm
x 38,04 x/d 0,3412
 δ 0,8665

Il momento resistente risulta pari a:

$M_{Rd} = 4.164,00$ kNm > $M_{sd} = 1.621,23$ kNm

Nell'immagine successiva è riportato il dominio di resistenza della sezione:



La verifica risulta pertanto soddisfatta.

15.5 VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER TAGLIO

L'azione tagliante di calcolo è assunta pari a $V_{sd} = 497,49$ kN.

A favore di sicurezza non viene considerato il contributo dell'azione normale.

La verifica viene condotta su una sezione quadrata equivalente di lato pari a **106,34 cm** (equivalenza d'area).

VERIFICA ALLO STATO LIMITE ULTIMO PER TAGLIO - ELEMENTI CON ARMATURE TRASVERSALI RESISTENTI AL TAGLIO D.M. 17.01.2018 - CAPITOLO 4.1.2.3.5.2

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DELLA SEZIONE

Base della sezione trasversale:	b	106,35	[cm]
Altezza della sezione trasversale:	h	106,35	[cm]
Copriferro netto:	c	6,00	[cm]
Altezza utile della sezione:	d	100,35	[cm]

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Classe di resistenza del calcestruzzo:		C25/30	
Resistenza caratteristica cubica a compressione:	R_{ck}	30,00	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica cilindrica a compressione:	f_{ck}	24,90	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo a compressione:	f_{cd}	14,11	[N/mm ²]
Tipologia dell'acciaio da armatura:		B450C	
Tensione caratteristica di rottura:	f_{tk}	540,00	[N/mm ²]
Tensione caratteristica di snervamento:	f_{yk}	450,00	[N/mm ²]
Resistenza di calcolo:	f_{yd}	391,30	[N/mm ²]

AZIONI SOLLECITANTI DI CALCOLO

Azione tagliante di calcolo:	$V_{S,d}$	497,49	[kN]
Azione normale di calcolo:	$N_{S,d}$	0,00	[kN]

ARMATURA TRASVERSALE

Inclinazione dei puntoni di calcestruzzo:	θ	45,00	[°]
Cotangente dell'angolo θ :	$\cot(\theta)$	1,00	
Inclinazione dell'armatura trasversale rispetto all'asse della trave:	α	90,00	[°]
Numero di bracci dell'armatura trasversale:	n	2,00	
Passo longitudinale delle armature trasversali:	s	10,00	[cm]
Diametro dell'armatura trasversale:	$\emptyset_{trav}$	12,00	[mm]
Area della singola barra:	A_{barra}	1,13	[cm ²]
Area totale dell'armatura trasversale:	A_{tot}	22,60	[cm ² /m]

VERIFICA ALLO S.L.U. PER TAGLIO

La resistenza di calcolo a "taglio trazione" viene valutata mediante la seguente relazione - D.M. 17.01.2018 [4.1.27]:

$$V_{Rsd} = 0,9 \cdot d \cdot \frac{A_{sw}}{s} \cdot f_{yd} \cdot [\cot(\alpha) + \cot(\theta)] \cdot \sin(\alpha)$$

La resistenza di calcolo a "taglio compressione" viene valutata mediante la seguente relazione - D.M. 17.01.2018 [4.1.28]:

$$V_{Rcd} = 0,9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot f_{cd} \cdot \frac{[\cot(\alpha) + \cot(\theta)]}{[1 + \cot^2(\theta)]}$$

Larghezza minima della sezione:	b_w	106,35	[cm]
Resistenza a compressione ridotta del calcestruzzo:	f_{yd}	7,06	[N/mm ²]
Tensione media di compressione nella sezione:	σ_{cp}	0,00	[N/mm ²]
Coefficiente maggiorativo α_c :	α_c	1,00	
RESISTENZA DI CALCOLO A "TAGLIO TRAZIONE"	V_{Rsd}	798,70	[kN]
RESISTENZA DI CALCOLO A "TAGLIO COMPRESSIONE"	V_{Rcd}	3388,16	[kN]
AZIONE TAGLIANTE RESISTENTE DELLA SEZIONE:	$V_{R,d}$	798,70	[kN]
COEFFICIENTE DI SICUREZZA:	$F_s = V_{R,d} / V_{S,d}$	1,61	

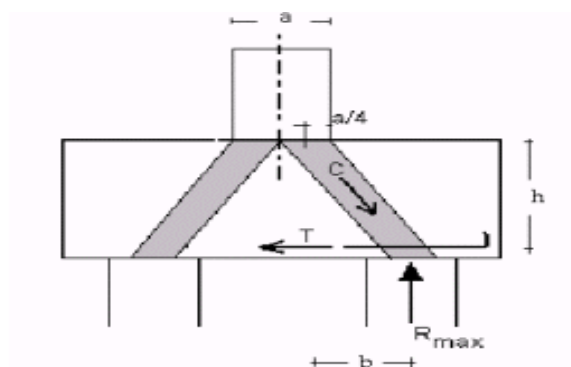
LA VERIFICA RISULTA POSITIVA.

16 SPALLE – VERIFICHE STRUTTURALI DELLE ZATTERE DI FONDAZIONE

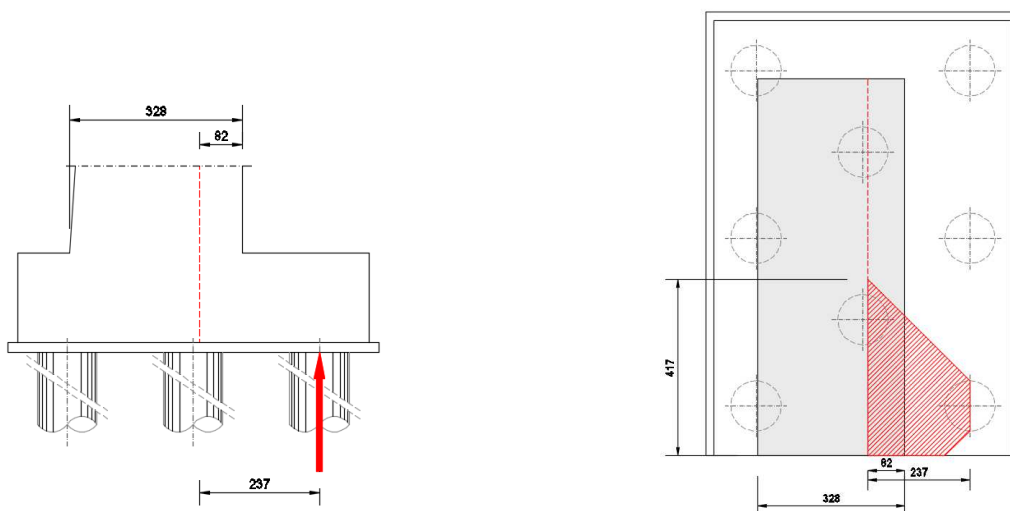
16.1 ZATTERA DI FONDAZIONE – VERIFICHE STRUTTURALI

La verifica della zattera di fondazione è stata condotta con il metodo degli stati limite, calcolando la capacità ultima di resistenza dell'elemento strutturale rispetto ai principali meccanismi di collasso individuabili.

È necessario osservare che, dato il valore dei rapporti altezza – aggetto dalla pila nelle diverse situazioni presenti nel progetto, le mensole da verificare sono di tipo “tozzo”. Pertanto non può essere impiegata la “teoria della trave”, ma è più opportuno adottare una schematizzazione a traliccio basata sull'ipotesi di un meccanismo di trasferimento degli sforzi a “tirante di acciaio” – “puntone di cls” che meglio rappresenta il reale andamento delle tensioni all'interno dei materiali costituenti l'elemento.



Per la verifica della fondazione è necessario per prima cosa stabilire la larghezza di zattera di fondazione competente al singolo palo, da assumere per il meccanismo resistente a tirante-puntone. Si ottiene diffondendo il carico trasmesso dal palo secondo delle isostatiche a 45°, ed è pari a $l = 4,17 \text{ m}$, come mostrato delle immagini successive:



Di seguito si assume quindi un sistema a tirante-puntone isolato dal resto del plinto e di larghezza pari a $l = 4,17 \text{ m}$, nel quale il tirante è costituito da **41Ø26** (Area: **217,68 cm²**).

Detta $h = 1,710 \text{ m}$ la distanza del baricentro del tirante inferiore dal lembo compresso superiore ed assumendo quale braccio b della mensola tozza, quello che va dal centro dei pali ad $\frac{1}{4}$ dello spessore del muro in elevazione, e pertanto $b = 2,37 \text{ m}$, si calcola la risultante ultima resistente sull'insieme dei pali di bordo in direzione trasversale, assumendo:

- $\sigma_s = 360,00 \text{ N/mm}^2$ (tensione limite definita per le verifiche di limitazione delle tensioni in esercizio)
- $f_{yd} = 391,30 \text{ N/mm}^2$ (resistenza di calcolo dell'acciaio)

La resistenza del tirante in acciaio costituito dall'armatura inferiore è valutata mediante la seguente relazione:

- Stato Limite di Esercizio $\rightarrow T_{Rd} = A_s \cdot \sigma_s \cdot \frac{h}{d}$
- Stato Limite Ultimo $\rightarrow T_{Rd} = A_s \cdot f_{yd} \cdot \frac{h}{d}$

La tensione massima sul calcestruzzo della biella compressa è valutata mediante la seguente relazione:

$$\sigma_c = \frac{N_{sd}}{(0,2 \cdot h \cdot l) \cdot (\sin(\arctan(\frac{h}{b})))}$$

Di seguito sono riportate le verifiche del tirante metallico e dalla biella compressa in calcestruzzo per le differenti combinazioni di carico considerate:

SOTTOSTRUTTURA		COMBINAZIONE	l [m]	b [m]	h [m]	A _s [mm²]	f _y [N/mm²]	VERIFICA DEL TIRANTE IN ACCIAIO			VERIFICA DEL PUNTONE IN CLS		
								N _{Sd,max} [kN]	T _{Rd} [kN]	F _{sic}	σ _c [N/mm²]	σ _{lim} [N/mm²]	F _{sic}
SPALLA A	ZATTERA SX	SLE - QUASI PERMANENTE	4,17	2,370	1,710	21.768,00	360,00	2.350,64	5.654,17	2,41	2,82	14,94	5,30
		SLE - FREQUENTE	4,17	2,370	1,710	21.768,00	360,00	2.551,96	5.654,17	2,22	3,06	14,94	4,89
		SLE - CARATTERISTICA	4,17	2,370	1,710	21.768,00	360,00	2.636,99	5.654,17	2,14	3,16	19,92	6,30
		SLU - STR	4,17	2,370	1,710	21.768,00	391,30	3.582,29	6.145,77	1,72	4,29	18,81	4,38
		SLV	4,17	2,370	1,710	21.768,00	391,30	2.770,96	6.145,77	2,22	3,32	18,81	5,66
	ZATTERA DX	SLE - QUASI PERMANENTE	4,17	2,370	1,710	21.768,00	360,00	2.450,46	5.654,17	2,31	2,94	14,94	5,09
		SLE - FREQUENTE	4,17	2,370	1,710	21.768,00	360,00	2.653,95	5.654,17	2,13	3,18	14,94	4,70
		SLE - CARATTERISTICA	4,17	2,370	1,710	21.768,00	360,00	2.739,80	5.654,17	2,06	3,28	19,92	6,07
		SLU - STR	4,17	2,370	1,710	21.768,00	391,30	3.725,21	6.145,77	1,65	4,46	18,81	4,21
		SLV	4,17	2,370	1,710	21.768,00	391,30	2.867,35	6.145,77	2,14	3,44	18,81	5,47
SPALLA B	ZATTERA SX	SLE - QUASI PERMANENTE	4,17	2,370	1,721	21.768,00	360,00	2.336,96	5.690,54	2,44	2,77	14,94	5,39
		SLE - FREQUENTE	4,17	2,370	1,721	21.768,00	360,00	2.527,74	5.690,54	2,25	3,00	14,94	4,98
		SLE - CARATTERISTICA	4,17	2,370	1,721	21.768,00	360,00	2.609,14	5.690,54	2,18	3,09	19,92	6,44
		SLU - STR	4,17	2,370	1,721	21.768,00	391,30	3.543,88	6.185,30	1,75	4,20	18,81	4,48
		SLV	4,17	2,370	1,721	21.768,00	391,30	2.757,27	6.185,30	2,24	3,27	18,81	5,75
	ZATTERA DX	SLE - QUASI PERMANENTE	4,17	2,370	1,721	21.768,00	360,00	2.442,79	5.690,54	2,33	2,90	14,94	5,16
		SLE - FREQUENTE	4,17	2,370	1,721	21.768,00	360,00	2.646,41	5.690,54	2,15	3,14	14,94	4,76
		SLE - CARATTERISTICA	4,17	2,370	1,721	21.768,00	360,00	2.732,23	5.690,54	2,08	3,24	19,92	6,15
		SLU - STR	4,17	2,370	1,721	21.768,00	391,30	3.714,46	6.185,30	1,67	4,40	18,81	4,27
		SLV	4,17	2,370	1,721	21.768,00	391,30	2.859,50	6.185,30	2,16	3,39	18,81	5,55

17 SPALLE – VERIFICHE GEOTECNICHE DEI PALI DI FONDAZIONE

17.1 FORMULAZIONI ADOTTATE PER LA VERIFICA DEL CARICO LIMITE ULTIMO

La stima della capacità portante per carico verticale di un palo isolato Q_{LIM} mediante formule statiche è ottenuta valutando i massimi mobilizzabili, in condizioni di equilibrio limite, della resistenza laterale Q_S e di quella di punta Q_P :

$$Q_{LIM} + W_P = Q_S + Q_P$$

essendo W_P il peso proprio del palo.

Si fanno le seguenti ipotesi:

- il carico limite del sistema palo – terreno è condizionato dalla resistenza del terreno e non da quella del palo;
- il palo è un corpo cilindrico rigido;
- i termini di capacità portante per attrito e/o aderenza laterale Q_S e di capacità portante di punta Q_P non si influenzano reciprocamente e possono essere determinati separatamente.

17.1.1 PALO IN TERRENO COESIVO SATURO

Stima della capacità portante laterale Q_S

La capacità portante per aderenza e/o per attrito laterale Q_S per un palo di diametro D e lunghezza L è per definizione:

$$Q_S = \pi \cdot D \cdot \int_0^L \tau_s \cdot dz$$

Si assume che le tensioni tangenziali limite siano una quota parte della resistenza a taglio non drenata originaria del terreno indisturbato:

$$\tau_s = \alpha \cdot c_u$$

In cui α è un coefficiente empirico di aderenza che dipende dal tipo di terreno, dalla resistenza al taglio non drenata del terreno indisturbato, dal metodo di costruzione del palo, dal tempo, dalla profondità e dal cedimento del palo.

Per la valutazione del coefficiente α per i pali trivellati si assume la seguente formulazione con c_u espresso in [kPa] (Viggiani, 1999):

- $c_u < 25 \rightarrow \alpha = 0,70$
- $25 < c_u < 70 \rightarrow \alpha = 0,70 - 0,08 \cdot (c_u - 25)$
- $70 < c_u \rightarrow \alpha = 0,35$

Stima della capacità portante di punta Q_P

Per la stima della capacità portante di punta Q_P si esegue un'analisi in condizioni non drenate, in termini di tensioni totali. L'equazione di riferimento è formalmente identica a quella della capacità portante di fondazioni superficiali su terreno coesivo in condizioni non drenate:

$$Q_P = A_P \cdot q_P = A_P \cdot (c_u \cdot N_c + \sigma_{v0,P})$$

in cui:

- A_P è l'area di base del palo;
- q_P è la capacità portante unitaria;
- c_u è la resistenza al taglio in condizioni non drenate del terreno alla profondità della base del palo;
- $\sigma_{v0,P}$ è la tensione verticale totale alla punta;
- N_c è il fattore di capacità portante, il cui valore è assunto pari a **9,00**.

17.1.2 PALO IN TERRENO INCOERENTE

Nel caso di pali in terreni incoerenti, e quindi a elevata permeabilità, l'analisi è svolta sempre con riferimento alle condizioni drenate e quindi in termini di tensioni efficaci.

Stima della capacità portante laterale Q_s

La capacità portante per aderenza e/o per attrito laterale per un palo di diametro D e lunghezza L è per definizione:

$$Q_s = \pi \cdot D \cdot \int_0^L \tau_s \cdot dz$$

Si assume che le sovrappressioni interstiziali che si generano durante la messa in opera del palo si siano dissipate al momento di applicazione del carico e che pertanto la tensione tangenziale limite possa essere valutata, con riferimento alle tensioni efficaci, nel modo seguente:

$$\tau_s = \sigma'_h \cdot \tan \delta = K \cdot \sigma'_{v0} \cdot \tan \delta$$

in cui:

- σ'_h è la tensione efficace orizzontale nel terreno a contatto con il palo;
- σ'_{v0} è la tensione efficace verticale iniziale prima della messa in opera del palo;
- K è un coefficiente di spinta, rapporto fra σ'_h e $\sigma'_{v0} \rightarrow K = 1 - \sin(\varphi')$
- $\tan \delta$ è il coefficiente di attrito palo – terreno $\rightarrow \mu = \tan \delta = \tan(\varphi')$

Stima della capacità portante di punta Q_P

Per la stima della capacità portante di punta Q_P dei pali in terreni incoerenti è stimata con l'equazione:

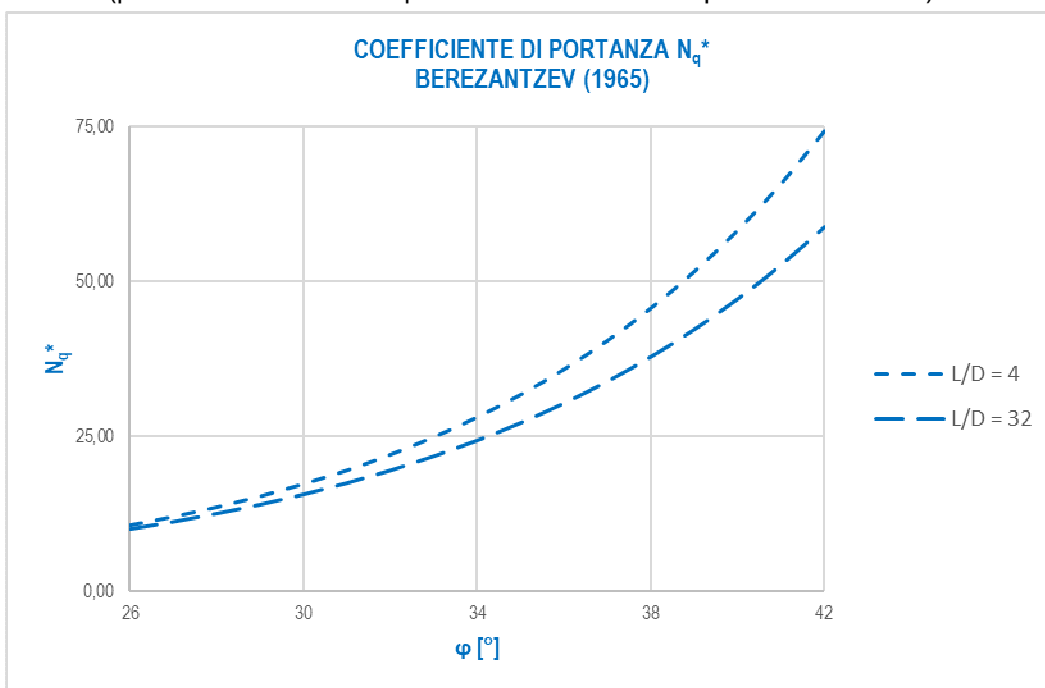
$$Q_P = A_P \cdot q_P = A_P \cdot \sigma'_{v0,P} \cdot N_q$$

in cui:

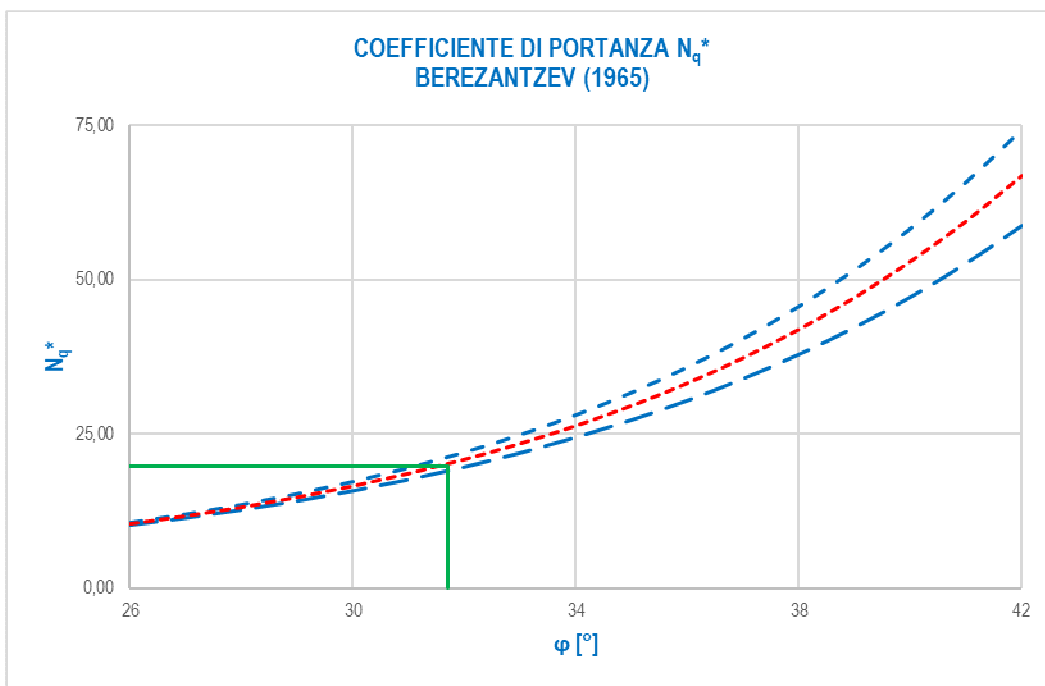
- A_P è l'area di base del palo;
- q_P è la capacità portante unitaria;
- $\sigma'_{v0,P}$ è la tensione verticale totale alla punta;
- N_q è il fattore di capacità portante.

17.2 VALUTAZIONE DEL COEFFICIENTE DI CAPACITÀ PORTANTE ALLA PUNTA N_q

Il fattore di capacità portante N_q è definito mediante il metodo di Berezantzev “ridotto” (1965), in funzione al valore dell’angolo di attrito del terreno in corrispondenza della base del palo e del rapporto tra lunghezza del palo L e diametro del palo D . Il valore di N_q^* è estrapolabile dal seguente abaco (per valori intermedi si procede mediante interpolazione lineare):



Considerato un terreno alla base con angolo di attrito pari a $31,70^\circ$ e un rapporto $L/D = 26,00/1,20 = 21,67$, è stato determinato un valore del coefficiente di portanza alla punta pari a $N_q^* = 19,48$.



Considerato l'utilizzo del metodo di Berezantzev “ridotto” per i pali di grande diametro (cautelativo), non è stata presa in considerazione la correlazione di Kishida per i pali trivellati.

17.3 VERIFICHE DI PORTANZA VERTICALE (CARICO LIMITE ULTIMO) E LATERALE DEL PALO

Le verifiche geotecniche di carico limite ultimo e portanza laterale sono state condotte mediante il software CARL 12.0 (Aztec Informatica).

Considerato il piano di posa della zattera di fondazione posto a quota **-2,55 m** dal piano di campagna (pari allo spessore della zattera), si considera una pressione iniziale in corrispondenza di tale piano (testa palo) pari al peso del terreno originario rimosso:

$$p = 18,50 \times 2,55 = 47,175 \text{ kN/m}^2 = 0,472 \text{ kg/cm}^2$$

Si considera, per i primi **3,0 m** a partire dalla testa palo, la presenza del lamierino metallico a perdere.

Le verifiche sono state condotte per le combinazioni allo Stato Limite Ultimo statiche e sismiche maggiormente gravose, considerando i seguenti carichi:

COMBINAZIONE	$N_{Sd,max}$ [kN]	V_{Sd} [kN]
SLU - STR	3.725,21	497,49
SLV	2.867,35	471,94

Il peso proprio del palo è tenuto in conto in maniera automatica dal software di calcolo.

Richiami teorici

Determinazione della capacità portante

Il carico verticale che grava sul palo va confrontato con il valore di calcolo della resistenza verticale del palo stesso. Il problema che si pone, quindi, è quello di determinare la capacità portante del palo. Determinata la capacità portante, la resistenza di calcolo verticale del palo si ottiene applicando degli opportuni coefficienti di sicurezza.

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

$$Q_T = Q_P + Q_L - W_P$$

dove:

- Q_T Portanza totale del palo;
- Q_P Portanza di base del palo;
- Q_L Portanza per attrito laterale del palo;
- W_P Peso proprio del palo.

Le due componenti Q_P e Q_L sono calcolate in modo indipendente fra loro. Risulta molto difficoltoso, tranne che in poche situazioni, stabilire quanta parte del carico viene assorbita per attrito laterale e quanta per resistenza alla base.

Nel caso di pali soggetti a trazione la resistenza allo sfilamento vale:

$$Q_T = Q_L + W_P$$

Dalla capacità portante del palo si ricava il carico ammissibile del palo Q_A applicando degli opportuni coefficienti di sicurezza rispettivamente γ_b e γ_s .

I coefficienti γ_b e γ_s rappresentano rispettivamente i valori del coefficiente di sicurezza per la portanza di punta e quello per la portanza laterale.

Quindi nel caso di pali compressi abbiamo la seguente relazione:

$$Q_A = Q_P/\gamma_b + Q_L/\gamma_s - W_P$$

Nel caso invece di pali soggetti a sforzi di trazione abbiamo la seguente relazione:

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

Capacità portante di punta

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

$$Q_P = A_P (c N_c + q_b N_q)$$

dove A_p è l'area portante efficace della punta del palo, c è la coesione, q_b è la pressione del terreno alla quota della punta del palo ed i coefficienti N_c e N_q sono i coefficienti delle formule della capacità portante corretti per tener conto degli effetti di profondità. N_c ed N_q dipendono sia dalla geometria del palo che dalle caratteristiche del terreno angolo di attrito e coesione (ϕ e c).

Capacità portante per attrito laterale

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

$$Q_L = \int (\tau_a) dS$$

dove τ_a è dato dalla nota relazione di Coulomb:

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

dove c_a è l'adesione palo-terreno, δ è l'angolo di attrito palo-terreno, e σ_h è la tensione orizzontale alla generica profondità z . La tensione orizzontale σ_h è legata alla pressione verticale σ_v tramite il coefficiente di spinta K_s

$$\sigma_h = K_s \sigma_v$$

Indicando con C il perimetro e con L la lunghezza del palo abbiamo:

$$\int^L (C(c_a + K_s \sigma_v \tan \delta) dz)$$

Analisi del palo soggetto a forze orizzontali (Portanza trasversale)

La resistenza limite laterale di un palo è determinata dal minimo valore fra il carico orizzontale necessario per produrre il collasso del terreno lungo il fusto del palo ed il carico orizzontale necessario per produrre la plasticizzazione del palo. Il primo meccanismo (plasticizzazione del terreno) si verifica nel caso di pali molto rigidi in terreni poco resistenti (meccanismo di palo corto) mentre il secondo meccanismo si verifica nel caso di pali aventi rigidità non eccessive rispetto al terreno di infissione (meccanismo di palo lungo o intermedio). Nel modello di terreno alla Winkler il terreno viene schematizzato come una serie di molle elastiche indipendenti fra di loro. Le molle che schematizzano il terreno vengono caratterizzate tramite una costante di rigidità elastica, K_h , espressa in $\text{Kg/cm}^2/\text{cm}$ che rappresenta la pressione (in Kg/cm^2) che bisogna applicare per ottenere lo spostamento di 1 cm. La determinazione di questa costante può essere fatta o tramite prove di carico su piastra o mediante metodi analitici (convenzionali). La variazione della costante di Winkler con la profondità dipende dal tipo di terreno in cui il palo è immerso. Ad esempio nel caso di terreni coesivi in condizioni non drenate K_h assume un valore costante con la profondità mentre nel caso di terreni incoerenti la variazione di K_h è di tipo lineare (crescente con la profondità). In generale l'espressione di K_h assume una forma binomia del tipo:

$$K_h(z) = A + B z^n$$

Per l'analisi di pali caricati trasversalmente si utilizza il modello di Winkler. Il palo viene suddiviso in un determinato numero (100) di elementi tipo trave aventi area ed inerzia pari a quella della sezione trasversale del palo. In corrispondenza di ogni nodo di separazione fra i vari elementi viene inserita una molla orizzontale di opportuna rigidità che schematizza il terreno. Il comportamento delle molle che schematizzano il terreno non è infinitamente elastico ma è di tipo elastoplastico. La singola molla reagisce fino ad un valore limite di spostamento o di reazione; una volta che è stato superato tale limite la molla non offre ulteriori incrementi di resistenza (diagramma tipo elastoplastico perfetto). Indicando con d_y la lunghezza del tratto di influenza della molla, con D il diametro del palo la molla avrà una rigidità pari a:

$$K_m = d_y \cdot D \cdot K_k$$

La resistenza limite del terreno rappresenta il valore limite di resistenza che il terreno può esplicare quando il palo è soggetto ad un carico orizzontale. La resistenza limite $p_u = p_u(z)$ dipende dalle caratteristiche del terreno e dalla geometria del palo. In terreni puramente coesivi ($c=c_u$, $\phi=0$) la resistenza cresce dal valore 0 in sommità fino ad un valore limite in corrispondenza di una profondità pari a circa 3 diametri. Il valore limite in tal caso è variabile fra 8 e 12 c_u . Nel caso di terreni dotati di attrito e coesione la resistenza limite ad una generica profondità z è rappresentata dalla relazione (Brinch Hansen):

$$P_u = q K_{pq} + c K_{pc}$$

dove:

D diametro del palo

q pressione geostatica alla profondità z

c coesione alla profondità z

K_{pq} , K_{pc} coefficienti funzione dell'angolo di attrito del terreno ϕ e del rapporto z/D .

Broms ha eseguito l'analisi considerando il caso sia di palo vincolato in testa che di palo libero immerso in un mezzo omogeneo. Nel caso di terreni coesivi Broms assume in questo caso un diagramma di resistenza nullo fino ad una profondità pari a $1,5D$ e poi valore costante pari a $9c_u D$.

Nel caso di terreni incoerenti Broms assume che la resistenza laterale sia variabile con la profondità dal valore 0 (in testa) fino al valore $3\sigma_v K_p D$ (alla base) essendo K_p il coefficiente di resistenza passiva espresso da $K_p = \tan^2(45^\circ + \phi/2)$.

Dati

Geometria della fondazione

Simbologia adottata

<i>Descr</i>	Descrizione del palo
<i>Frm</i>	Forma del palo ((C)=Costante, (R)=Rastremato)
<i>X</i>	Ascissa del baricentro del palo espressa in [m]
<i>Y</i>	Ordinata del baricentro del palo espressa in [m]
<i>D</i>	Diametro del palo espresso in [cm]
<i>L</i>	Lunghezza del palo espressa in [m]

Descr	Frm	X	Y	D	L
		[m]	[m]	[m]	[m]
Palo 120	(C)	0,00	0,00	120,00	26,00

Materiali palo

Calcestruzzo

Tipo	C25/30	
Resistenza caratteristica a compressione R_{ck}	305,91	[kg/cm ²]
Peso specifico	2500,00	[kg/mc]
Modulo elastico	320665,55	[kg/cm ²]
Coeff. di omogeneizzazione	15,00	

Acciaio

Tipo	B450C	
Tensione caratteristica di snervamento	4588,65	[kg/cm ²]

Coefficienti di sicurezza sui materiali

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

Caratteristiche pali

Pali in c.a.
Armatura con ferri longitudinali e staffe
Tipo di palo TRIVELLATO
Contributo sia della portanza laterale sia della portanza di punta

Descrizione terreni e falda

Simbologia adottata

<i>Descrizione</i>	Descrizione terreno
γ	Peso di volume del terreno espresso in [kg/mc]
γ_{sat}	Peso di volume saturo del terreno espresso in [kg/mc]
ϕ	Angolo di attrito interno del terreno espresso in gradi
δ	Angolo di attrito palo-terreno espresso in gradi
c	Coesione del terreno espressa in [kg/cm ²]
ca	Adesione del terreno espressa in [kg/cm ²]
ϕ_{min}, ϕ_{med}	Angolo di attrito interno del terreno minimo e medio espresso in gradi
$\delta_{min}, \delta_{med}$	Angolo di attrito palo-terreno minimo e medio espresso in gradi
c_{min}, c_{med}	Coesione del terreno minima e media espressa in [kg/cm ²]
ca_{min}, ca_{med}	Adesione del terreno minima e media espressa in [kg/cm ²]

Parametri caratteristici

Descrizione	γ	γ_{sat}	ϕ	δ	c	ca
	[kg/mc]	[kg/mc]	[°]	[°]	[kg/cm ²]	[kg/cm ²]
G3	1850,0	1850,0	30,90	30,90	0,000	0,000
S1	1900,0	1900,0	31,70	31,70	0,000	0,000
G3 (lamierino)	1850,0	1850,0	30,90	30,90	0,000	0,000

Parametri minimi

Descrizione	ϕ_{min}	δ_{min}	C _{min}	C _{Amin}
	[°]	[°]	[kg/cmq]	[kg/cmq]
G3	30,89	30,89	0,000	0,000
S1	31,69	31,69	0,000	0,000
G3 (lamierino)	30,89	30,89	0,000	0,000

Parametri medi

Descrizione	ϕ_{med}	δ_{med}	C _{med}	C _{Amed}
	[°]	[°]	[kg/cmq]	[kg/cmq]
G3	30,90	30,90	0,000	0,000
S1	31,70	31,70	0,000	0,000
G3 (lamierino)	30,90	30,90	0,000	0,000

Falda

Profondità dal piano di posa 0,00 [m]

Descrizione stratigrafia

Simbologia adottata

N	Identificativo strato
Z1	Quota dello strato in corrispondenza del punto di sondaggio n°1 espressa in [m]
Z2	Quota dello strato in corrispondenza del punto di sondaggio n°2 espressa in [m]
Z3	Quota dello strato in corrispondenza del punto di sondaggio n°3 espressa in [m]
Terreno	Terreno dello strato
Kw	Costante di Winkler espressa in Kg/cm²/cm
Ks	Coefficiente di spinta
α	Coefficiente di espansione laterale

n°	Z1	Z2	Z3	Terreno	Kw	Ks	α
	[m]	[m]	[m]		[kg/cmq/cm]		
1	-3,0	-3,0	-3,0	G3 (lamierino)	0.14	0.00	1.00
2	-7,1	-7,1	-7,1	G3	0.14	0.49	1.00
3	-30,0	-30,0	-30,0	S1	0.67	0.48	1.00

Normativa

N.T.C. 2018 - Approccio 2

Simbologia adottata

γ_{Gsfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ_{Gfav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{Qsfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni variabili
γ_{Qfav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni variabili
$\gamma_{tan\phi'}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
$\gamma_{c'}$	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
γ_{cu}	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
γ_{qu}	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo
γ_f	Coefficiente parziale di riduzione della resistenza a compressione uniassiale delle rocce

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

Carichi	Effetto		Statici		Sismici	
			A1	A2	A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{Gfav}	1.00	1.00	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{Gsfav}	1.30	1.00	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.50	1.30	1.00	1.00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

Parametri		Statici		Sismici	
		M1	M2	M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\phi'}$	1.00	1.25	1.00	1.25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1.00	1.25	1.00	1.25
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.40	1.00	1.40
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1.00	1.60	1.00	1.60
Peso dell'unità di volume	γ_f	1.00	1.00	1.00	1.00

PALI DI FONDAZIONE

CARICHI VERTICALI. Coefficienti parziali γ_R per le verifiche dei pali

Pali trivellati

		R3
Punta	γ_b	1.35
Laterale compressione	γ_s	1.15
Totale compressione	γ_t	1.30
Laterale trazione	γ_{st}	1.25

CARICHI TRASVERSALI. Coefficienti parziali γ_T per le verifiche dei pali.

		R3
	γ_T	1.30

Coefficienti di riduzione ξ per la determinazione della resistenza caratteristica dei pali

Numero di verticali indagate 7 $\xi_3=1.45$ $\xi_4=1.28$

Condizioni di carico

Simbologia e convenzioni di segno adottate

Carichi verticali positivi verso il basso.

Carichi orizzontali positivi verso sinistra.

Momento positivo senso antiorario.

f_{nd} Indice della fondazione

N_{TOT} Sforzo normale totale espressa in [kg]

M_{YTOT} Momento in direzione Y espresso in [kgm]

T_{TOT} Forza di taglio espressa in [kg]

Condizione n° 1 - Condizione n° 1 - VARIABILE

Fondazione	N_{TOT}	M_{YTOT}	T_{XTOT}
	[kg]	[kgm]	[kg]
Palo 120	372521,0	0,0	49749,0

Condizione n° 2 - Condizione n° 2 - PERMANENTE

Fondazione	N_{TOT}	M_{YTOT}	T_{XTOT}
	[kg]	[kgm]	[kg]
Palo 120	286735,0	0,0	47194,0

Descrizione combinazioni di carico

Simbologia adottata

γ Coefficiente di partecipazione della condizione

Ψ Coefficiente di combinazione della condizione

Combinazione n° 1 - STR - A1-M1-R3

Cond	γ	Ψ
Condizione n° 1	1.00	1.00

Combinazione n° 2 - STR - A1-M1-R3

Cond	γ	Ψ
Condizione n° 2	1.00	1.00

Opzioni di calcolo

Analisi in condizioni drenate

Verifica della portanza assiale

Il metodo utilizzato per il calcolo della portanza verticale è: Berezantzev ridotto.

E' stata impostata una pressione a piano campagna pari a 0,47 [kg/cm²]

L'andamento della pressione verticale σ_v con la profondità, per il calcolo della portanza di punta, è stata definita come: Pressione geostatica.

Verifica della portanza trasversale

Costante di Winkler orizzontale definita da STRATO

Criterio di rottura palo-terreno: Pressione limite (Pressione passiva con moltiplicatore = 3.00)

Risultati

Verifica della portanza assiale

Simbologia adottata

cmb	Identificativo della combinazione
Nc, Nq	Fattori di capacità portante
Pl _{min} , Pl _{med}	Portanza laterale minima e media espressa in [kg]
Pp _{min} , Pp _{med}	Portanza di punta minima e media espressa in [kg]
Pd	Portanza di progetto espressa in [kg]
N	Scarico verticale in testa al palo espresso in [kg]
η	Coeff. di sicurezza per carichi verticali

cmb	Nc	Nq
1	29.92	19.48
2	29.92	19.48

cmb	Pl _{med} [kg]	Pp _{med} [kg]	Pl _{min} [kg]	Pp _{min} [kg]	Wp [kg]	Pd [kg]	N [kg]	η
1	443162	611777	442989	611087	73513	504781	372521	1.355
2	443162	611777	442989	611087	73513	504781	286735	1.760

Verifica della portanza trasversale

Simbologia adottata

cmb	Identificativo della combinazione
Tu	Taglio resistente ultimo in testa al palo, espresso in [kg]
Tx	Taglio agente in testa al palo, espresso in [kg]
η=T _u /T _x	Coeff. di sicurezza per carichi orizzontali

cmb	Tu [kg]	T [kg]	η
1	89064	49749	1,790
2	89048	47194	1,887

Spostamenti e pressioni

Simbologia adottata

Nr.	Identificativo sezione palo
Y	ordinata palo espressa in [cm]
Ue	spostamento espresso in [cm]
Pe	pressione espressa in [kg/cm ²]

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

Combinazione n° 1

n°	Y	Ue	Pe	n°	Y	Ue	Pe	n°	Y	Ue	Pe
	[m]	[cm]	[kg/cmq]		[m]	[cm]	[kg/cmq]		[m]	[cm]	[kg/cmq]
1	0,00	2,2936	0,328	2	0,26	2,2911	0,328	3	0,52	2,2839	0,327
4	0,78	2,2722	0,325	5	1,04	2,2562	0,323	6	1,30	2,2363	0,320
7	1,56	2,2126	0,316	8	1,82	2,1854	0,313	9	2,08	2,1549	0,308
10	2,34	2,1213	0,303	11	2,60	2,0849	0,298	12	2,86	2,0459	0,293
13	3,12	2,0045	0,287	14	3,38	1,9610	0,280	15	3,64	1,9154	0,274
16	3,90	1,8680	0,267	17	4,16	1,8190	0,260	18	4,42	1,7686	0,253
19	4,68	1,7170	0,246	20	4,94	1,6644	0,238	21	5,20	1,6108	0,230
22	5,46	1,5566	0,223	23	5,72	1,5018	0,215	24	5,98	1,4467	0,207
25	6,24	1,3913	0,199	26	6,50	1,3359	0,191	27	6,76	1,2807	0,183
28	7,02	1,2256	0,175	29	7,28	1,1710	0,178	30	7,54	1,1169	0,175
31	7,80	1,0634	0,175	32	8,06	1,0108	0,179	33	8,32	0,9591	0,165
34	8,58	0,9084	0,160	35	8,84	0,8587	0,157	36	9,10	0,8102	0,154
37	9,36	0,7629	0,153	38	9,62	0,7169	0,148	39	9,88	0,6722	0,145
40	10,14	0,6289	0,143	41	10,40	0,5870	0,139	42	10,66	0,5465	0,137
43	10,92	0,5074	0,141	44	11,18	0,4697	0,136	45	11,44	0,4335	0,129
46	11,70	0,3988	0,128	47	11,96	0,3655	0,126	48	12,22	0,3336	0,124
49	12,48	0,3032	0,120	50	12,74	0,2742	0,118	51	13,00	0,2465	0,116
52	13,26	0,2202	0,118	53	13,52	0,1953	0,111	54	13,78	0,1716	0,115
55	14,04	0,1492	0,100	56	14,30	0,1281	0,086	57	14,56	0,1082	0,073
58	14,82	0,0894	0,060	59	15,08	0,0718	0,048	60	15,34	0,0553	0,037
61	15,60	0,0398	0,027	62	15,86	0,0253	0,017	63	16,12	0,0118	0,008
64	16,38	-0,0007	0,000	65	16,64	-0,0124	-0,008	66	16,90	-0,0232	-0,016
67	17,16	-0,0332	-0,022	68	17,42	-0,0424	-0,028	69	17,68	-0,0509	-0,034
70	17,94	-0,0587	-0,039	71	18,20	-0,0658	-0,044	72	18,46	-0,0724	-0,049
73	18,72	-0,0783	-0,053	74	18,98	-0,0838	-0,056	75	19,24	-0,0887	-0,060
76	19,50	-0,0931	-0,063	77	19,76	-0,0971	-0,065	78	20,02	-0,1007	-0,068
79	20,28	-0,1039	-0,070	80	20,54	-0,1068	-0,072	81	20,80	-0,1094	-0,074
82	21,06	-0,1117	-0,075	83	21,32	-0,1137	-0,076	84	21,58	-0,1155	-0,078
85	21,84	-0,1171	-0,079	86	22,10	-0,1186	-0,080	87	22,36	-0,1198	-0,081
88	22,62	-0,1209	-0,081	89	22,88	-0,1219	-0,082	90	23,14	-0,1228	-0,083
91	23,40	-0,1236	-0,083	92	23,66	-0,1243	-0,084	93	23,92	-0,1250	-0,084
94	24,18	-0,1256	-0,084	95	24,44	-0,1262	-0,085	96	24,70	-0,1268	-0,085
97	24,96	-0,1273	-0,086	98	25,22	-0,1279	-0,086	99	25,48	-0,1284	-0,086
100	25,74	-0,1289	-0,087	101	26,00	-0,1295	-0,087	102			

Combinazione n° 2

n°	Y	Ue	Pe	n°	Y	Ue	Pe	n°	Y	Ue	Pe
	[m]	[cm]	[kg/cmq]		[m]	[cm]	[kg/cmq]		[m]	[cm]	[kg/cmq]
1	0,00	2,1758	0,311	2	0,26	2,1735	0,311	3	0,52	2,1666	0,310
4	0,78	2,1555	0,308	5	1,04	2,1404	0,306	6	1,30	2,1214	0,303
7	1,56	2,0989	0,300	8	1,82	2,0731	0,296	9	2,08	2,0442	0,292
10	2,34	2,0124	0,288	11	2,60	1,9779	0,283	12	2,86	1,9409	0,278
13	3,12	1,9016	0,272	14	3,38	1,8603	0,266	15	3,64	1,8170	0,260
16	3,90	1,7721	0,253	17	4,16	1,7256	0,247	18	4,42	1,6778	0,240
19	4,68	1,6289	0,233	20	4,94	1,5789	0,226	21	5,20	1,5281	0,219
22	5,46	1,4767	0,211	23	5,72	1,4247	0,204	24	5,98	1,3724	0,196
25	6,24	1,3199	0,189	26	6,50	1,2673	0,181	27	6,76	1,2149	0,174
28	7,02	1,1627	0,166	29	7,28	1,1108	0,174	30	7,54	1,0595	0,172
31	7,80	1,0088	0,168	32	8,06	0,9589	0,164	33	8,32	0,9098	0,161
34	8,58	0,8617	0,159	35	8,84	0,8146	0,157	36	9,10	0,7686	0,156
37	9,36	0,7237	0,148	38	9,62	0,6801	0,145	39	9,88	0,6377	0,142
40	10,14	0,5966	0,140	41	10,40	0,5568	0,137	42	10,66	0,5184	0,134
43	10,92	0,4813	0,123	44	11,18	0,4456	0,129	45	11,44	0,4113	0,127
46	11,70	0,3783	0,124	47	11,96	0,3467	0,123	48	12,22	0,3165	0,121
49	12,48	0,2876	0,119	50	12,74	0,2601	0,115	51	13,00	0,2339	0,117
52	13,26	0,2089	0,110	53	13,52	0,1852	0,112	54	13,78	0,1628	0,109
55	14,04	0,1416	0,095	56	14,30	0,1215	0,082	57	14,56	0,1026	0,069
58	14,82	0,0848	0,057	59	15,08	0,0681	0,046	60	15,34	0,0524	0,035
61	15,60	0,0377	0,025	62	15,86	0,0240	0,016	63	16,12	0,0112	0,008
64	16,38	-0,0007	0,000	65	16,64	-0,0117	-0,008	66	16,90	-0,0220	-0,015
67	17,16	-0,0315	-0,021	68	17,42	-0,0402	-0,027	69	17,68	-0,0483	-0,032
70	17,94	-0,0557	-0,037	71	18,20	-0,0625	-0,042	72	18,46	-0,0687	-0,046
73	18,72	-0,0743	-0,050	74	18,98	-0,0794	-0,053	75	19,24	-0,0841	-0,057
76	19,50	-0,0883	-0,059	77	19,76	-0,0921	-0,062	78	20,02	-0,0955	-0,064
79	20,28	-0,0986	-0,066	80	20,54	-0,1013	-0,068	81	20,80	-0,1038	-0,070
82	21,06	-0,1060	-0,071	83	21,32	-0,1079	-0,073	84	21,58	-0,1096	-0,074
85	21,84	-0,1111	-0,075	86	22,10	-0,1125	-0,076	87	22,36	-0,1137	-0,076
88	22,62	-0,1147	-0,077	89	22,88	-0,1157	-0,078	90	23,14	-0,1165	-0,078
91	23,40	-0,1173	-0,079	92	23,66	-0,1180	-0,079	93	23,92	-0,1186	-0,080
94	24,18	-0,1192	-0,080	95	24,44	-0,1198	-0,080	96	24,70	-0,1203	-0,081
97	24,96	-0,1208	-0,081	98	25,22	-0,1213	-0,082	99	25,48	-0,1218	-0,082
100	25,74	-0,1223	-0,082	101	26,00	-0,1228	-0,083	102			

Spostamenti e pressioni limiti

Simbologia adottata

Nr. Identificativo sezione palo
Y ordinata palo espressa in [cm]
Ur spostamento limite espresso in [cm]
Pr pressione limite espressa in [kg/cmq]

n°	Y	Ur	Pr	n°	Y	Ur	Pr	n°	Y	Ur	Pr
	[m]	[cm]	[kg/cmq]		[m]	[cm]	[kg/cmq]		[m]	[cm]	[kg/cmq]
1	0,00	4,1088	0,588	2	0,26	4,1043	0,587	3	0,52	4,0912	0,585
4	0,78	4,0701	0,582	5	1,04	4,0414	0,578	6	1,30	4,0056	0,573
7	1,56	3,9630	0,567	8	1,82	3,9142	0,560	9	2,08	3,8594	0,552
10	2,34	3,7993	0,543	11	2,60	3,7340	0,534	12	2,86	3,6641	0,524
13	3,12	3,5899	0,513	14	3,38	3,5118	0,502	15	3,64	3,4301	0,491
16	3,90	3,3452	0,478	17	4,16	3,2575	0,466	18	4,42	3,1672	0,453
19	4,68	3,0747	0,440	20	4,94	2,9804	0,426	21	5,20	2,8845	0,412
22	5,46	2,7873	0,399	23	5,72	2,6892	0,385	24	5,98	2,5904	0,370
25	6,24	2,4913	0,356	26	6,50	2,3920	0,342	27	6,76	2,2930	0,328
28	7,02	2,1944	0,314	29	7,28	2,0966	1,409	30	7,54	1,9997	1,344
31	7,80	1,9040	1,279	32	8,06	1,8097	1,216	33	8,32	1,7171	1,154
34	8,58	1,6262	1,093	35	8,84	1,5373	1,033	36	9,10	1,4505	0,975
37	9,36	1,3658	0,918	38	9,62	1,2834	0,862	39	9,88	1,2034	0,809
40	10,14	1,1258	0,757	41	10,40	1,0507	0,706	42	10,66	0,9782	0,657
43	10,92	0,9082	0,610	44	11,18	0,8408	0,565	45	11,44	0,7760	0,521
46	11,70	0,7138	0,480	47	11,96	0,6542	0,440	48	12,22	0,5971	0,401
49	12,48	0,5426	0,365	50	12,74	0,4906	0,330	51	13,00	0,4411	0,296
52	13,26	0,3941	0,265	53	13,52	0,3494	0,235	54	13,78	0,3070	0,206
55	14,04	0,2670	0,179	56	14,30	0,2291	0,154	57	14,56	0,1935	0,130
58	14,82	0,1599	0,107	59	15,08	0,1283	0,086	60	15,34	0,0987	0,066
61	15,60	0,0710	0,048	62	15,86	0,0451	0,030	63	16,12	0,0210	0,014
64	16,38	-0,0015	-0,001	65	16,64	-0,0223	-0,015	66	16,90	-0,0417	-0,028
67	17,16	-0,0596	-0,040	68	17,42	-0,0761	-0,051	69	17,68	-0,0913	-0,061
70	17,94	-0,1052	-0,071	71	18,20	-0,1180	-0,079	72	18,46	-0,1297	-0,087
73	18,72	-0,1404	-0,094	74	18,98	-0,1501	-0,101	75	19,24	-0,1589	-0,107
76	19,50	-0,1668	-0,112	77	19,76	-0,1740	-0,117	78	20,02	-0,1804	-0,121
79	20,28	-0,1862	-0,125	80	20,54	-0,1913	-0,129	81	20,80	-0,1959	-0,132
82	21,06	-0,2000	-0,134	83	21,32	-0,2037	-0,137	84	21,58	-0,2069	-0,139
85	21,84	-0,2098	-0,141	86	22,10	-0,2123	-0,143	87	22,36	-0,2145	-0,144
88	22,62	-0,2165	-0,146	89	22,88	-0,2183	-0,147	90	23,14	-0,2199	-0,148
91	23,40	-0,2213	-0,149	92	23,66	-0,2226	-0,150	93	23,92	-0,2238	-0,150
94	24,18	-0,2249	-0,151	95	24,44	-0,2260	-0,152	96	24,70	-0,2270	-0,153
97	24,96	-0,2280	-0,153	98	25,22	-0,2289	-0,154	99	25,48	-0,2299	-0,154
100	25,74	-0,2308	-0,155	101	26,00	-0,2317	-0,156	102			

Di seguito sono riepilogati i coefficienti di sicurezza delle verifiche geotecniche desunti dal software di calcolo relativamente alle diverse combinazioni di carico considerate:

COMBINAZIONE	CARICO LIMITE	PORTANZA LATERALE
SLU - STR	1,355	1,790
SLV	1,760	1,887

17.4 VALUTAZIONE DELL'EFFICIENZA DEI PALI IN GRUPPO

Trattandosi di terreni incoerenti l'efficienza dei pali in gruppo è di norma superiore all'unità. Nel caso in esame, a favore di sicurezza, si considera un'efficienza unitaria dei pali in gruppo.

17.5 VALIDAZIONE MANUALE DEI RISULTATI DEL SOFTWARE

Nella tabella successiva è riportata la determinazione della portanza laterale caratteristica del palo di fondazione:

Diametro del palo	1,20	[m]
Lunghezza del palo	26,00	[m]
Quota di falda	0,00	[m]
Pressione al piano di posa della zattera di fondazione	47,18	[kN/m ²]

z [m]	γ [kN/m ³]	γ' [kN/m ³]	γ _w [kN/m ³]	σ _v [kN/m ²]	σ _w [kN/m ²]	σ' _v [kN/m ²]	φ [°]	K = 1-sen(φ)	μ=tan(δ)=tan(φ)	T _s [kN/m ²]	T _{s,media} [kN/m ²]	R _{L,k} [kN]
0,00	18,50	8,50	10,00	47,18	0,00	47,18	30,90	0,000	0,598	0,00	0,00	0,00
1,00	18,50	8,50	10,00	65,68	10,00	55,68	30,90	0,000	0,598	0,00	0,00	0,00
2,00	18,50	8,50	10,00	84,18	20,00	64,18	30,90	0,000	0,598	0,00	0,00	0,00
3,00	18,50	8,50	10,00	102,68	30,00	72,68	30,90	0,000	0,598	0,00	0,00	0,00
4,00	18,50	8,50	10,00	121,18	40,00	81,18	30,90	0,486	0,598	23,63	11,82	44,55
5,00	18,50	8,50	10,00	139,68	50,00	89,68	30,90	0,486	0,598	26,11	24,87	138,31
6,00	18,50	8,50	10,00	158,18	60,00	98,18	30,90	0,486	0,598	28,58	27,35	241,40
7,00	18,50	8,50	10,00	176,68	70,00	106,68	30,90	0,486	0,598	31,06	29,82	353,82
7,05	18,50	8,50	10,00	177,60	70,50	107,10	30,90	0,486	0,598	31,18	31,12	359,68
8,00	19,00	9,00	10,00	195,65	80,00	115,65	31,70	0,475	0,618	33,89	32,54	476,21
9,00	19,00	9,00	10,00	214,65	90,00	124,65	31,70	0,475	0,618	36,53	35,21	608,96
10,00	19,00	9,00	10,00	233,65	100,00	133,65	31,70	0,475	0,618	39,17	37,85	751,65
11,00	19,00	9,00	10,00	252,65	110,00	142,65	31,70	0,475	0,618	41,81	40,49	904,29
12,00	19,00	9,00	10,00	271,65	120,00	151,65	31,70	0,475	0,618	44,44	43,13	1.066,87
13,00	19,00	9,00	10,00	290,65	130,00	160,65	31,70	0,475	0,618	47,08	45,76	1.239,40
14,00	19,00	9,00	10,00	309,65	140,00	169,65	31,70	0,475	0,618	49,72	48,40	1.421,87
15,00	19,00	9,00	10,00	328,65	150,00	178,65	31,70	0,475	0,618	52,36	51,04	1.614,28
16,00	19,00	9,00	10,00	347,65	160,00	187,65	31,70	0,475	0,618	55,00	53,68	1.816,63
17,00	19,00	9,00	10,00	366,65	170,00	196,65	31,70	0,475	0,618	57,63	56,31	2.028,93
18,00	19,00	9,00	10,00	385,65	180,00	205,65	31,70	0,475	0,618	60,27	58,95	2.251,18
19,00	19,00	9,00	10,00	404,65	190,00	214,65	31,70	0,475	0,618	62,91	61,59	2.483,37
20,00	19,00	9,00	10,00	423,65	200,00	223,65	31,70	0,475	0,618	65,55	64,23	2.725,50
21,00	19,00	9,00	10,00	442,65	210,00	232,65	31,70	0,475	0,618	68,18	66,86	2.977,57
22,00	19,00	9,00	10,00	461,65	220,00	241,65	31,70	0,475	0,618	70,82	69,50	3.239,59
23,00	19,00	9,00	10,00	480,65	230,00	250,65	31,70	0,475	0,618	73,46	72,14	3.511,55
24,00	19,00	9,00	10,00	499,65	240,00	259,65	31,70	0,475	0,618	76,10	74,78	3.793,46
25,00	19,00	9,00	10,00	518,65	250,00	268,65	31,70	0,475	0,618	78,73	77,42	4.085,31
26,00	19,00	9,00	10,00	537,65	260,00	277,65	31,70	0,475	0,618	81,37	80,05	4.387,10

Il valore caratteristico della portanza laterale è risultato pari a **R_{L,k} = 4.387,10 kN**.

Considerato:

- Coefficiente di portanza alla punta **N*_q = 19,48**
- Pressione verticale efficace alla base **σ'_v = 277,65 kN/m²**

il valore caratteristico della portanza di punta risulta pari a:

$$R_{p,k} = \pi \times 1,20^2 / 4 \times 19,48 \times 277,65 = 6.117,01 \text{ kN}$$

Di seguito è riportato il form di output del software di calcolo recante la determinazione dei valori caratteristici della portanza laterale e di punta:

Dettagli risultati palo [comb 1] SLU - Approccio 2
×

Geometria palo
L = 26,00 m D = 120,00 cm

Portanza verticale
Pp min = 611087 kg Pp med = 611777 kg
Pl min = 442989 kg Pl med = 443162 kg
Wp = 73513 kg
Pd = 504781 kg N = 372521 kg η = 1,36

Coefficienti di capacità portante
Nc = 29,92 Nq = 19,48
N'c = 29,92 N'q = 19,48

Portanza trasversale
Tu = 89064 kg T = 49749 kg η = 1,79
Mu = 433733 kgm

Armatura palo (primo tratto)
Armatura: 48 ϕ 26 A = 254,85 cmq MuSez = 433733 kgm

Armatura palo (secondo tratto) - y =
Armatura: ϕ A = MuSez =

Cedimenti
w = 0,416 cm u = 2,294 cm

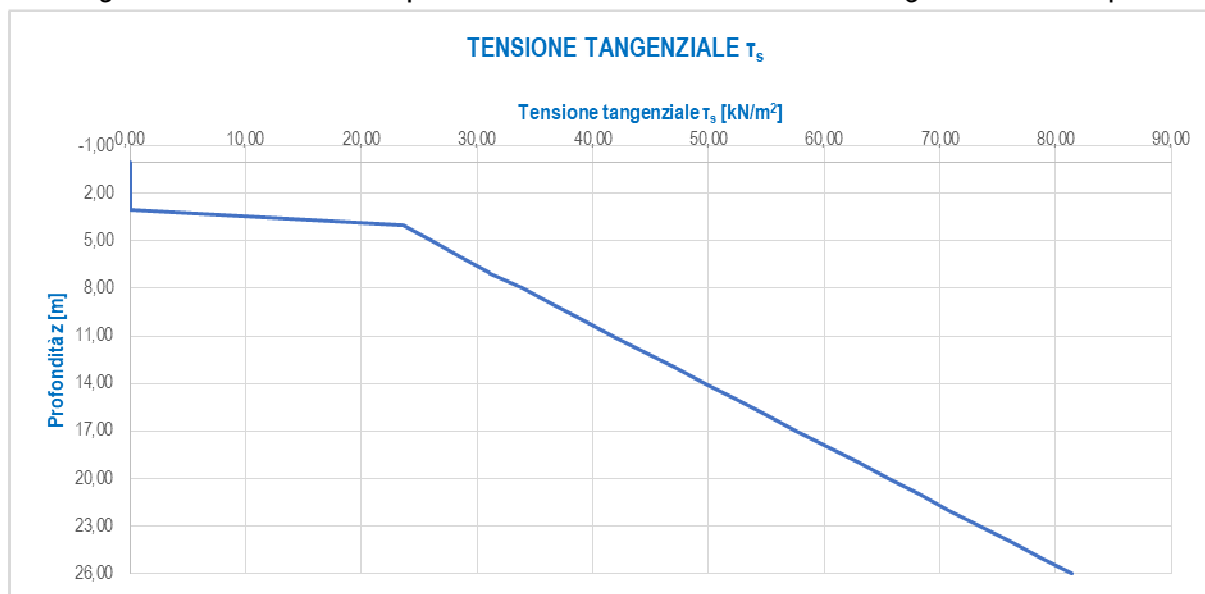
<< 1 >> Help

Risulta pertanto:

PORTANZA	SOFTWARE	VALIDAZIONE
di punta [kN]	6.117,77	6.117,01
laterale [kN]	4.431,62	4.387,10

I risultati risultano perfettamente confrontabili.

Nel diagramma successivo è riportato l'andamento della tensione tangenziale con la profondità:



La tensione tangenziale risulta sempre inferiore a **100,00 kPa**, nel rispetto dell'assunzione presente nel progetto definitivo.

17.6 CALCOLO DEI CEDIMENTI VERTICALI ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO – COMBINAZIONE CARATTERISTICA

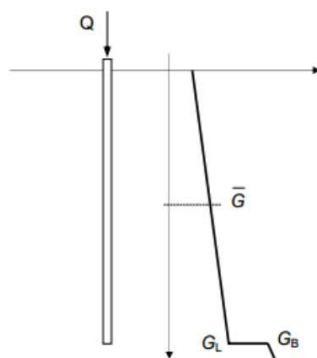
Il cedimento del palo per la combinazione maggiormente gravosa allo Stato Limite di Esercizio – Combinazione Caratteristica viene determinato mediante il metodo di Randolph e Worth di seguito descritto.

Il cedimento del singolo palo è determinato mediante la seguente relazione:

$$\frac{Q}{G_L \cdot r_0 \cdot w} = \left[\frac{4}{\eta \cdot (1-\nu)} + \frac{2 \cdot \pi}{\zeta} \cdot \rho \cdot \frac{L}{r_0} \cdot \frac{\tanh(\mu \cdot L)}{\mu \cdot L} \right] \cdot \left[1 + \frac{4}{\eta \cdot (1-\nu)} + \frac{1}{\pi \cdot L} \cdot \frac{L}{r_0} \cdot \frac{\tanh(\mu \cdot L)}{\mu \cdot L} \right]^{-1}$$

dove:

- Q = carico sul palo
- r_0 = raggio del palo
- w = cedimento del palo
- E_p = modulo elastico del calcestruzzo costituente il palo



- G_m = modulo di rigidezza trasversale media del terreno lungo lo sviluppo del palo
- G_L = modulo di rigidezza trasversale del terreno alla lunghezza L
- G_b = modulo di rigidezza trasversale del terreno in corrispondenza della base del palo
- ν = coefficiente di Poisson del terreno
- r_b = raggio del palo alla base

$$\rho = \frac{G_m}{G_L}$$

$$\lambda = \frac{E_p}{G_L}$$

$$\xi = \frac{G_L}{G_b}$$

$$\eta = \frac{r_b}{r_0}$$

$$r_m = L \cdot \left\{ \frac{L}{4} + \left[2 \cdot \rho \cdot (1 - \nu) - \frac{L}{4} \right] \cdot \xi \right\}$$

$$\zeta = \ln \left(\frac{r_m}{r_0} \right)$$

$$\mu = \frac{\sqrt{\frac{2}{\zeta \cdot \lambda}}}{r_0}$$

Il carico massimo sul singolo palo determinato per lo Stato Limite di Esercizio – Combinazione caratteristica è risultato pari a:

$$Q = 2.739,80 \text{ kN}$$

A tale carico, trasmesso dalla pila, viene sommato il peso proprio del palo, che risulta pari a:

$$P_{\text{palo}} = 26,00 \times \pi \times 1,20^2 / 4 \times 25,00 = 735,13 \text{ kN}$$

Viene infine sottratto il peso del terreno rimosso durante la trivellazione del palo:

$$P_t = \pi \times 1,20^2 / 4 \times (7,05 \times 18,50 + 18,95 \times 19,00) = 554,71 \text{ kN}$$

Il carico massimo in condizioni di esercizio utilizzato per la stima del cedimento verticale risulta dunque pari a:

$$Q = 2.739,80 + 735,13 - 554,71 = 2.920,22 \text{ kN}$$

Sulla base della caratterizzazione geotecnica dei terreni di fondazione si assumono i seguenti valori del modulo elastico:

- Strato 1 (Unità G3) $\rightarrow E = 22,30 \text{ Mpa} = 22.300,00 \text{ kN/m}^2$
- Strato 2 (Unità S1) $\rightarrow E = 21,70 \text{ Mpa} = 21.700,00 \text{ kN/m}^2$

Il valore medio del modulo elastico lungo lo sviluppo del palo è valutato mediante la seguente media ponderata:

$$E_m = (7,05 \times 22.300,00 + 18,95 \times 21.700,00) / (7,05 + 18,95) = 21.862,69 \text{ kN/m}^2$$

Considerato un coefficiente di Poisson del terreno pari a $\nu = 0,30$, si ottengono i seguenti valori del modulo di rigidezza trasversale:

- $G_m = 8.576,92 \text{ kN/m}^2$
- $G_L = 8.346,15 \text{ kN/m}^2$
- $G_b = 8.346,15 \text{ kN/m}^2$

Di seguito è riportata la valutazione del cedimento massimo verticale in esercizio riferito al singolo palo:

Q	2.920,22	[kN]
L	26,00	[m]
r_0	0,60	[m]
r_b	0,60	[m]
E_p	31.220.185,78	[kN/m ²]
E_m	22.300,00	[kN/m ²]
E_L	21.700,00	[kN/m ²]
E_b	21.700,00	[kN/m ²]
G_m	8.576,92	[kN/m ²]
G_L	8.346,15	[kN/m ²]
G_b	8.346,15	[kN/m ²]
ν	0,30	[-]
r_m	37,41	[m]
ζ	4,13	[-]
η	1,00	[-]
ξ	1,00	[-]
ρ	1,03	[-]
μ	0,0190	[-]
λ	3.740,67	[-]
μL	0,49	[m]
w	8,69	[mm]

Il cedimento calcolato risulta compatibile con la funzionalità in esercizio dell'opera, considerando che l'effetto dei carichi permanenti risulta essere percentualmente molto maggiore rispetto all'effetto dei carichi accidentali (cedimento immediato in fase di realizzazione dell'opera).

18 VERIFICHE STRUTTURALI DEI BAGGIOLI DI APPOGGIO E DEI RITEGNI SISMICI TRASVERSALI

18.1 VALUTAZIONE DELLE AZIONI SOLLECITANTI SUGLI APPOGGI

Nella tabella successiva sono riepilogati i valori delle azioni sollecitanti (azione normale e azioni orizzontali taglianti) valutate sui singoli appoggi e desunte dal modello di calcolo tridimensionale:

SOTTOSTRUTTURA	APPOGGIO	COMBINAZIONE	N _{sd} [kN]	V _{long, Sd} [kN]	V _{trav, Sd} [kN]
SPALLA A	A	SLU - STR.01	Max	-3.787,08	224,21
		SLU - STR.01	Min	-5.455,02	155,89
		SLU - STR.02	Max	-3.787,08	232,74
		SLU - STR.02	Min	-5.455,03	164,42
		SLU - STR.03	Max	-3.786,16	220,94
		SLU - STR.03	Min	-5.454,10	152,63
		SLU - STR.04	Max	-3.786,16	229,48
		SLU - STR.04	Min	-5.454,10	161,16
		SLU - STR.05	Max	-3.787,50	208,23
		SLU - STR.05	Min	-5.038,46	156,99
		SLU - STR.06	Max	-3.790,33	216,88
		SLU - STR.06	Min	-5.041,29	165,64
		SLU - STR.07	Max	-3.785,96	202,79
		SLU - STR.07	Min	-5.036,92	151,55
		SLU - STR.08	Max	-3.785,96	211,32
		SLU - STR.08	Min	-5.036,92	160,08
		SLU - STR.09	Max	-3.787,19	204,30
		SLU - STR.09	Min	-5.038,15	153,06
		SLU - STR.10	Max	-3.787,19	218,52
		SLU - STR.10	Min	-5.038,15	167,28
		SLU - STR.11	Max	-3.786,27	201,04
		SLU - STR.11	Min	-5.037,22	149,80
		SLU - STR.12	Max	-3.786,27	215,26
		SLU - STR.12	Min	-5.037,23	164,02
		SLV - X - 01	Max	-2.713,84	291,05
		SLV - X - 01	Min	-2.742,79	59,53
		SLV - X - 02	Max	-2.713,84	300,40
		SLV - X - 02	Min	-2.742,79	68,88
		SLV - Y - 01	Max	-2.708,40	214,20
		SLV - Y - 01	Min	-2.748,24	136,38
		SLV - Y - 02	Max	-2.708,40	223,55
		SLV - Y - 02	Min	-2.748,24	145,73
	B	SLU - STR.01	Max	-3.091,27	207,76
		SLU - STR.01	Min	-4.736,32	136,73
		SLU - STR.02	Max	-3.091,27	218,63
		SLU - STR.02	Min	-4.736,31	147,60
		SLU - STR.03	Max	-3.092,19	211,73
		SLU - STR.03	Min	-4.737,24	140,70
		SLU - STR.04	Max	-3.092,19	222,60
		SLU - STR.04	Min	-4.737,24	151,57
		SLU - STR.05	Max	-3.090,96	188,69
		SLU - STR.05	Min	-4.324,75	135,42
		SLU - STR.06	Max	-3.088,13	199,46
		SLU - STR.06	Min	-4.321,92	146,18
		SLU - STR.07	Max	-3.092,50	195,30
		SLU - STR.07	Min	-4.326,29	142,03
		SLU - STR.08	Max	-3.092,50	206,17
		SLU - STR.08	Min	-4.326,29	152,90
		SLU - STR.09	Max	-3.091,27	186,39
		SLU - STR.09	Min	-4.325,05	133,12
		SLU - STR.10	Max	-3.091,27	204,51
		SLU - STR.10	Min	-4.325,05	151,24
		SLU - STR.11	Max	-3.092,19	190,36
		SLU - STR.11	Min	-4.325,98	137,09
		SLU - STR.12	Max	-3.092,19	208,48
		SLU - STR.12	Min	-4.325,98	155,20
		SLV - X - 01	Max	-2.215,01	283,18
		SLV - X - 01	Min	-2.241,92	64,14
		SLV - X - 02	Max	-2.215,01	296,31
		SLV - X - 02	Min	-2.241,92	77,27
		SLV - Y - 01	Max	-2.209,31	211,76
		SLV - Y - 01	Min	-2.247,63	135,56
		SLV - Y - 02	Max	-2.209,31	224,89
		SLV - Y - 02	Min	-2.247,63	148,69

VIADOTTO VI03 - RELAZIONE DI CALCOLO SOTTOSTRUTTURE

SOTTOSTRUTTURA	APPOGGIO	COMBINAZIONE		N _{sd} [kN]	V _{long, Sd} [kN]	V _{trans, Sd} [kN]
SPALLA B	A	SLU - STR.01	Max	-3.734,66	-156,71	-145,33
		SLU - STR.01	Min	-5.403,46	-225,30	-172,59
		SLU - STR.02	Max	-3.734,66	-165,20	-98,04
		SLU - STR.02	Min	-5.403,46	-233,79	-125,31
		SLU - STR.03	Max	-3.733,77	-153,92	-12,94
		SLU - STR.03	Min	-5.402,57	-222,51	-40,21
		SLU - STR.04	Max	-3.733,77	-162,41	34,34
		SLU - STR.04	Min	-5.402,57	-231,00	7,08
		SLU - STR.05	Max	-3.735,08	-157,65	-189,47
		SLU - STR.05	Min	-4.986,68	-209,10	-209,92
		SLU - STR.06	Max	-3.737,90	-166,26	-142,17
		SLU - STR.06	Min	-4.989,50	-217,70	-162,62
		SLU - STR.07	Max	-3.733,60	-153,00	31,17
		SLU - STR.07	Min	-4.985,20	-204,44	10,72
		SLU - STR.08	Max	-3.733,60	-161,49	78,46
		SLU - STR.08	Min	-4.985,20	-212,93	58,01
		SLU - STR.09	Max	-3.734,78	-153,90	-161,10
		SLU - STR.09	Min	-4.986,38	-205,34	-181,55
		SLU - STR.10	Max	-3.734,78	-168,04	-82,30
		SLU - STR.10	Min	-4.986,38	-219,49	-102,74
		SLU - STR.11	Max	-3.733,90	-151,10	-28,72
		SLU - STR.11	Min	-4.985,50	-202,55	-49,17
		SLU - STR.12	Max	-3.733,90	-165,25	50,09
		SLU - STR.12	Min	-4.985,49	-216,69	29,64
		SLV - X - 01	Max	-2.677,31	-60,32	-56,85
		SLV - X - 01	Min	-2.705,34	-291,65	-143,57
		SLV - X - 02	Max	-2.677,30	-69,65	1,53
		SLV - X - 02	Min	-2.705,34	-300,98	-85,19
		SLV - Y - 01	Max	-2.671,83	-136,60	10,04
		SLV - Y - 01	Min	-2.710,82	-215,36	-210,46
		SLV - Y - 02	Max	-2.671,83	-145,94	68,41
		SLV - Y - 02	Min	-2.710,82	-224,70	-152,08
	B	SLU - STR.01	Max	-3.001,33	-135,91	43,50
		SLU - STR.01	Min	-4.549,82	-206,22	16,58
		SLU - STR.02	Max	-3.001,34	-146,83	-3,76
		SLU - STR.02	Min	-4.549,82	-217,13	-30,68
		SLU - STR.03	Max	-3.002,22	-139,41	167,65
		SLU - STR.03	Min	-4.550,70	-209,71	140,73
		SLU - STR.04	Max	-3.002,22	-150,32	120,39
		SLU - STR.04	Min	-4.550,71	-220,63	93,47
		SLU - STR.05	Max	-3.001,04	-134,76	-4,61
		SLU - STR.05	Min	-4.162,40	-187,49	-24,80
		SLU - STR.06	Max	-2.998,21	-145,57	-51,88
		SLU - STR.06	Min	-4.159,58	-198,30	-72,08
		SLU - STR.07	Max	-3.002,52	-140,58	202,30
		SLU - STR.07	Min	-4.163,88	-193,31	182,11
		SLU - STR.08	Max	-3.002,52	-151,50	155,04
		SLU - STR.08	Min	-4.163,88	-204,23	134,85
		SLU - STR.09	Max	-3.001,33	-132,29	52,53
		SLU - STR.09	Min	-4.162,70	-185,02	32,34
		SLU - STR.10	Max	-3.001,34	-150,48	-26,24
		SLU - STR.10	Min	-4.162,70	-203,21	-46,43
		SLU - STR.11	Max	-3.002,22	-135,79	176,67
		SLU - STR.11	Min	-4.163,58	-188,52	156,48
		SLU - STR.12	Max	-3.002,22	-153,97	97,91
		SLU - STR.12	Min	-4.163,59	-206,70	77,71
		SLV - X - 01	Max	-2.150,69	-63,68	148,69
		SLV - X - 01	Min	-2.178,48	-282,26	51,03
		SLV - X - 02	Max	-2.150,69	-76,83	90,32
		SLV - X - 02	Min	-2.178,48	-295,40	-7,34
		SLV - Y - 01	Max	-2.145,57	-133,91	223,22
		SLV - Y - 01	Min	-2.183,60	-212,03	-23,51
		SLV - Y - 02	Max	-2.145,57	-147,05	164,85
		SLV - Y - 02	Min	-2.183,60	-225,17	-81,88

Le azioni normali di compressione sono assunte con segno negativo.

18.2 BAGGIOLI DI APPOGGIO

I baggioli in cemento armato verranno verificati a punzonamento e delle azioni taglianti orizzontali. L'azione di punzonamento sarà data dalla massima azione di compressione trasmessa ai baggioli stessi dall'apparecchio d'appoggio maggiormente caricato.

I baggioli presentano tutti una pianta quadrata con lato pari a **150 cm** e uno spessore pari a **50 cm**.

L'azione normale massima agente sul singolo baggiolo di appoggio è risultata pari a **$N_{sd} = 5.455,03$ kN** (Spalla A – Appoggio A – Combinazione SLU – STR.02).

La verifica nei confronti delle azioni orizzontali verrà invece condotta in corrispondenza dell'azione orizzontale massima agente sul singolo baggiolo di appoggio, che è risultata pari a **$V_{sd} = -300,98$ kN**.

18.2.1 VERIFICA A PUNZONAMENTO

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

CALCESTRUZZO

Classe di resistenza del calcestruzzo

C32/40

Resistenza di calcolo a trazione del calcestruzzo

f_{ctd}

1,36

[N/mm²]

ACCIAIO

Tipologia di acciaio

B 450 C

Tensione massima ammissibile dell'acciaio

f_{yd}

391,30

[N/mm²]

GEOMETRIA DEL BAGGIOLO

Lunghezza del baggiolo (direzione parallela all'asse appoggi)

L_T

150,00

[cm]

Larghezza del baggiolo (direzione perpendicolare all'asse appoggi)

L_L

150,00

[cm]

Altezza del baggiolo

h

5,00

[cm]

AZIONI DI CALCOLO SUL BAGGIOLO

Azione normale massima agente sul baggiolo

N

5.455,03

[kN]

ARMATURA DEL BAGGIOLO

Numero di forcelle in direzione longitudinale

n_L

15

Diametro delle forcelle in direzione longitudinale

$\varnothing_L$

20

[mm]

Area delle forcelle in direzione longitudinale

A_L

94,20

[cm²]

Numero di forcelle in direzione trasversale

n_T

15

Diametro delle forcelle in direzione trasversale

$\varnothing_T$

20

[mm]

Area delle forcelle in direzione trasversale

A_T

94,20

[cm²]

VERIFICA A PUNZONAMENTO

Perimetro della sezione del baggiolo

u

600,00

[cm]

Altezza del baggiolo

h

5,00

[cm]

Forza resistente per calcestruzzo

203,37

[kN]

<

5.455,03

[kN]

VERIFICA NEGATIVA. E' NECESSARIO ARMARE A PUNZONAMENTO.

Forza resistente per armatura

7.372,17

[kN]

>

5.455,03

[kN]

VERIFICA POSITIVA. L'ARMATURA DISPOSTA E' SUFFICIENTE.

18.2.2 VERIFICA NEI CONFRONTI DELLE AZIONI ORIZZONTALI

VERIFICA MENSOLA TOZZA

Spessore del ritegno	h	1,50	[m]
Altezza del ritegno	A	0,50	[m]
Larghezza del ritegno	b	1,50	[m]
Copriferro di calcolo	c_d	0,04	[m]
Altezza utile della sezione	d	1,46	[m]
Azione ortogonale al ritegno	P	300,98	[kN]

DIMENSIONAMENTO E VERIFICA DELL'ARMATURA

Azione ortogonale al ritegno per metro lineare

$$p = P/b = 200,65 \text{ [kN/m]}$$

$$l = a + 0,2 d = 0,79 \text{ [m]}$$

$$\lambda = \cotg \psi \approx l / (0,9 d) = 0,60$$

$$\psi = 58,92^\circ$$

$$f_{yd} = 391,30 \text{ [N/mm}^2\text{]}$$

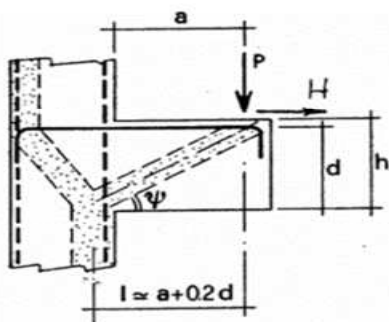
$$A_{s,min} = (p \times \lambda + h) / f_{yd} = 309,07 \text{ [mm}^2\text{]}$$

$$\text{Numero barre} = 15$$

$$\text{Diametro barre} = 20,00 \text{ [mm]}$$

$$A_s = 4710,00 \text{ [mm}^2\text{]}$$

$$\sigma_s = 25,68 \text{ [N/mm}^2\text{]}$$



$$\sigma_s = 25,68$$

<

$$f_{yd} = 391,30$$

VERIFICA POSITIVA

VERIFICA DEL PUNTONE IN CALCESTRUZZO

Coefficiente c = 1,00 per sbalzi di piastre non provvisti di staffatura
= 1,50 per sbalzi di travi provvisti di staffatura

Coefficiente c

$$c = 1,00$$

Tensione massima nel calcestruzzo

$$\sigma_c = \{P \times [(1 + \lambda^2) / c]\} / (0,40 \times b \times d) = 0,31 \text{ [N/mm}^2\text{]}$$

Resistenza caratteristica cubica del calcestruzzo

$$R_{ck} = 40,00$$

Resistenza di calcolo del calcestruzzo

$$f_{cd} = 18,81 \text{ [N/mm}^2\text{]}$$

$$\sigma_c = 0,31$$

<

$$f_{cd} = 18,81$$

VERIFICA POSITIVA

18.3 RITEGNI SISMICI TRASVERSALI

I ritegni sismici in cemento armato verranno verificati nei confronti dell'azione tagliante trasversale sismica trasmessa su ciascuna spalla.

I ritegni presentano tutti una base con pianta rettangolare **200 x 130 cm** e uno spessore pari a **70 cm**.

La verifica della mensola tozza avverrà considerando agente, a favore di sicurezza, sul singolo ritegno il doppio dell'azione orizzontale massima agente sugli appoggi:

$$V_{sd} = -2 \times 300,98 = -601,96 \text{ kN.}$$

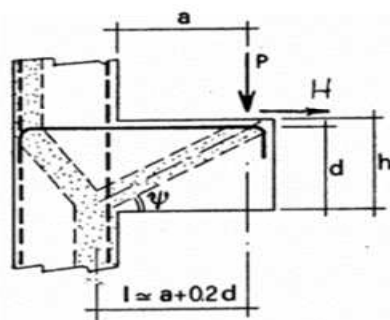
18.3.1 VERIFICA NEI CONFRONTI DELLE AZIONI ORIZZONTALI

VERIFICA MENSOLA TOZZA

Spessore del ritegno	h	1,30	[m]
Altezza del ritegno	A	0,70	[m]
Larghezza del ritegno	b	2,00	[m]
Copri ferro di calcolo	c _d	0,04	[m]
Altezza utile della sezione	d	1,26	[m]
Azione ortogonale al ritegno	P	601,96	[kN]

DIMENSIONAMENTO E VERIFICA DELL'ARMATURA

Azione ortogonale al ritegno per metro lineare	p = P/b	300,98	[kN/m]
	l = a + 0,2 d	0,95	[m]
	$\lambda = \cotg \psi \approx l / (0,9 d)$	0,84	
	ψ	49,99	[°]
	f _{yd}	391,30	[N/mm ²]
	A _{s,min} = (p x λ + h) / f _{yd}	645,72	[mm ²]
	Numero barre	20	
	Diametro barre	20,00	[mm]
	A _s	6280,00	[mm ²]
	σ _s	40,23	[N/mm ²]



σ_s **40,23** < f_{yd} **391,30** VERIFICA POSITIVA

VERIFICA DEL PUNTONE IN CALCESTRUZZO

Coefficiente c	=	1,00	per sbalzi di piastre non provvisti di staffatura
	=	1,50	per sbalzi di travi provvisti di staffatura
Coefficiente c	c	1,00	
Tensione massima nel calcestruzzo	σ _c = {P x [(1 + λ ²) / c]} / (0,40 x b x d)	0,51	[N/mm ²]
Resistenza caratteristica cubica del calcestruzzo	R _{ck}	40,00	
Resistenza di calcolo del calcestruzzo	f _{cd}	18,81	[N/mm ²]
σ _c	0,51 < f _{cd} 18,81		VERIFICA POSITIVA