

AUTOSTRADA REGIONALE CISPADANA DAL CASELLO DI REGGIOLO-ROLO SULLA A22 AL CASELLO DI FERRARA SUD SULLA A13

CODICE C.U.P. E81B0800060009

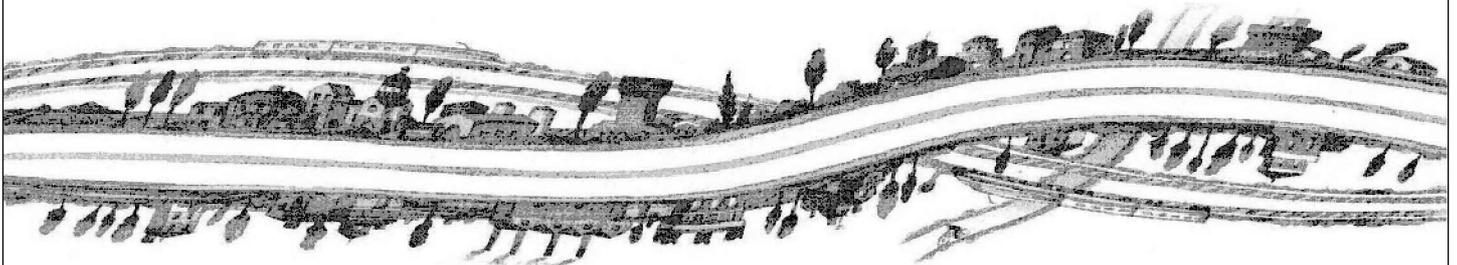
PROGETTO DEFINITIVO

**VIABILITA' DI ADDUZIONE AL SISTEMA AUTOSTRADALE D04-08 (ex 1FE)
 Raccordo Bondeno-Cento-Autostrada Cispadana
 OPERE STRUTTURALI**

OPERE D'ARTE MAGGIORI - VIADOTTI E PONTI - D05 (EX 1FE - TRATTO C)

DPO06 - PONTE SU CANALE DI CENTO I

RELAZIONE TECNICA DI CALCOLO



IL PROGETTISTA

Alpina S.p.A.
 Dott. Ing. Marco Bonfanti
 Ordine Ingegneri di Milano
 n. A/23384

 RESPONSABILE INTEGRAZIONE
 PRESTAZIONI SPECIALISTICHE

Ing. Emilio Salsi
 Albo Ing. Reggio-Emilia n° 945



IL CONCESSIONARIO

Autostrada Regionale
 Cispadana S.p.A.
 IL PRESIDENTE
 Graziano Pattuzzi



G										
F										
E										
D										
C										
B										
A	17.04.2012	EMISSIONE				Ing. Illuminati	Ing. Bonfanti	Ing. Salsi		
REV.	DATA	DESCRIZIONE				REDAZIONE	CONTROLLO	APPROVAZIONE		
IDENTIFICAZIONE ELABORATO									DATA: MAGGIO 2012	
NUM. PROGR.	FASE	LOTTO	GRUPPO	CODICE OPERA WBS	TRATTO OPERA	AMBITO	TIPO ELABORATO	PROGRESSIVO	REV.	SCALA: _
5609	PD	0	D05	DPO06	C	OM	RC	01	A	

INDICE

1. DESCRIZIONE DELL'OPERA	4
2. NORMATIVA DI RIFERIMENTO E CARATTERISTICHE DEI MATERIALI.....	8
3. SOFTWARE DI CALCOLO	9
4. INCIDENZE	10
5. DIMENSIONAMENTO DELL'IMPALCATO	11
5.1. MODELLAZIONE	11
5.1.1. METODO ED IPOTESI DI CALCOLO	11
5.1.2. DATI IMPALCATO	13
5.1.2.1 <i>Dati geometrici</i>	13
5.1.2.2 <i>Traversi in testata</i>	14
5.1.2.3 <i>Trave prefabbricata 60x70</i>	14
5.1.3. RIPARTIZIONE TRAVERSALE DEI CARICHI	16
5.1.3.1 <i>Parametri di Massonnet</i>	16
5.1.3.2 <i>Coefficienti</i>	17
5.1.4. ANALISI DEI CARICHI	17
5.1.4.1 <i>Valori caratteristici delle azioni permanenti</i>	17
5.1.5. COMBINAZIONI	19
5.1.5.1 <i>Stati limite ultimi</i>	19
5.1.5.2 <i>Stati limite di esercizio</i>	19
5.1.6. APPLICAZIONE METODO DI MASSONNET	20
5.1.6.1 <i>Cordoli</i>	20
5.1.6.2 <i>Lineari per trave</i>	20
5.1.6.3 <i>Carichi mobili per massimo effetto sulla trave 1</i>	20
5.1.6.4 <i>Carichi mobili per calcolo M max trasv. soletta (effetto globale)</i>	21
5.1.6.5 <i>Carichi mobili per calcolo M min trasv. soletta (effetto globale)</i>	22
5.1.7. SOLLECITAZIONI	23
5.1.7.1 <i>Trave: valori caratteristici</i>	23
5.1.7.2 <i>Trave: sollecitazioni SLU</i>	28
5.1.7.3 <i>Trave: sollecitazioni SLE</i>	31
5.1.7.4 <i>Soletta: valori caratteristici</i>	36
5.1.7.5 <i>Soletta: sollecitazioni SLU</i>	40
5.1.7.6 <i>Soletta: sollecitazioni SLE</i>	41
5.1.8. REAZIONI MASSIME SUGLI APPOGGI	44
5.1.8.1 <i>Forze orizzontali</i>	44
5.1.8.2 <i>Valori caratteristici reazioni verticali</i>	45
5.1.8.3 <i>Combinazioni</i>	48
5.1.9. DEFORMAZIONI	53
5.1.9.1 <i>Prima fase</i>	53
5.1.9.2 <i>Seconda fase</i>	54
5.1.10. AZIONE SISMICA	56

5.1.10.1	Parametri per la determinazione dell'azione sismica.....	56
5.1.10.2	Modello a mensola	57
5.1.10.3	Azioni sismiche SLU.....	58
5.1.10.4	Azioni sismiche SLE.....	65
5.1.11.	VERIFICHE	73
5.1.11.1	Cadute di tensione nell'acciaio da precompressione	74
5.1.11.2	Stati limite di esercizio	75
5.1.11.3	Stati limite ultimi.....	78
6.	DIMENSIONAMENTO ISOLATORI IN GOMMA	103
7.	DIMENSIONAMENTO GIUNTO DI DILATAZIONE.....	104
8.	DIMENSIONAMENTO DELLA SOLETTA IN CEMENTO ARMATO	105
9.	DIMENSIONAMENTO DELLE PREDALLES	110
10.	DIMENSIONAMENTO DELLE SOTTOSTRUTTURE	115
10.1.	SPALLA PASSANTE	115
10.1.1.1	Modellazione	115
10.1.1.2	Analisi dei carichi.....	122
10.1.1.3	Combinazioni.....	160
10.1.1.4	Sollecitazioni	161
10.1.1.5	Verifiche.....	167
11.	PALI.....	174

1. DESCRIZIONE DELL'OPERA

La presente parte della relazione è volta al dimensionamento e alla verifica dell'impalcato metallico del ponte Cento 1 inserito nella realizzazione del tratto Bondeno Cento dell'autostrada regionale cispadana.

L'opera in oggetto è un ponte in c.a.p. a campata singola di lunghezza 16.00 metri.

L'opera è costituita da una sola carreggiata stradale che si allarga per innestarsi in una rotonda fino a quasi 27.00 metri. A lato della carreggiata sono presenti due cordoli di dimensioni 0.70 ml per l'infissione della barriera stradale.

Le travi dell'impalcato sono rettangolari: presentano base di 70.00 cm e altezza pari a 80.00 cm e interasse di 140.00 cm. Sono 22 e sono disposte scalettate per permettere alla soletta di rimanere parallela al pacchetto della carreggiata stradale che cambia fra le due spalle.

L'immagine seguente ne mostra la geometria: per elementi di maggior dettaglio si può fare riferimento agli elaborati grafici del presente progetto.

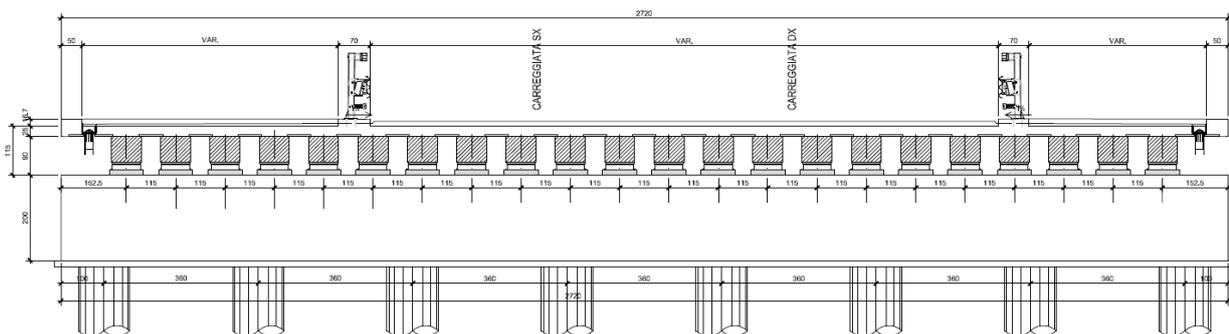


FIGURA 1-1 SEZIONE TRASVERSALE TIPICA

L'asse stradale in corrispondenza varia a causa dell'innesto in rotonda

La soletta presenta spessore di 30 cm e predalles di 5 cm interne e 7 cm esterne.

Le spalle sono di tipo passanti: consistono in due pulvini di larghezza di 180.00 cm e altezza 200.00 cm che poggiano su 8 pali trivellati in calcestruzzo di diametro 120.00 e di lunghezza 25.00 metri

Il sistema di vincolamento della struttura è realizzata da isolatori in gomma.

La vita nominale dell'opera è pari a 50 anni e rientra in una classe d'uso III. Per il calcolo dei parametri sismici , che è stato effettuato come da NTC 2008, si è utilizzato il programma fornito dal ministero.

L'opera è sita ad una latitudine di 44.816 ed ad una longitudine di 11.3523.

Il terreno è di tipo D.

Le immagini seguenti mostrano i parametri ottenuti.

Parametri indipendenti

STATO LIMITE	SLV
a_g	0.179 g
F_0	2.560
T_C	0.274 s
S_S	1.713
C_C	2.387
S_T	1.000
q	1.000

Parametri dipendenti

S	1.713
η	1.000
T_B	0.218 s
T_C	0.655 s
T_D	2.315 s

FIGURA 1-2 PARAMETRI SISMICI SLV

Parametri indipendenti

STATO LIMITE	SLD
a_g	0.063 g
F_0	2.508
T_C^*	0.275 s
S_S	1.800
C_C	2.383
S_T	1.000
q	1.000

Parametri dipendenti

S	1.800
η	1.000
T_B	0.219 s
T_C	0.656 s
T_D	1.852 s

FIGURA 1-3 PARAMETRI SISMICI SLD

L'impalcato viene realizzato con travi prefabbricate in c.a.p. e getto in opera di traversi e soletta collaboranti.

Le travi sono autoportanti, non necessitano quindi di alcun rompitratta o puntellamento provvisorio durante l'esecuzione dell'impalcato.

Si distinguono due fasi successive di lavoro:

PRIMA FASE

Le travi semplicemente appoggiate agli estremi resistono da sole al peso proprio ed a quello della soletta gettata in opera.

SECONDA FASE

Il sistema misto travi precomprese e soletta gettata in opera, divenuto solidale dopo la maturazione del calcestruzzo, resiste al peso delle sovrastrutture e dei carichi accidentali.

Le travi vengono costruite in uno stabilimento di prefabbricazione e successivamente trasportate a piè d'opera e varate.

Il sistema di precompressione è del tipo a fili aderenti.

I trefoli che costituiscono l'armatura di precompressione vengono tesati sino alla tensione σ_{spi} prevista nella presente relazione.

Disposta l'armatura lenta per gli sforzi di taglio (staffe), ultimata la tesatura e fissata la cassetta, si procede al getto del calcestruzzo.

La maturazione del calcestruzzo avviene con ciclo termico a vapore opportunamente tarato in funzione del



AUTOSTRADA
REGIONALE
CISPADANA

REGIONE EMILIA ROMAGNA

AUTOSTRADA REGIONALE CISPADANA
dal casello di Reggiolo-Rolo sulla A22 al casello di Ferrara Sud sulla A13

PROGETTO DEFINITIVO

PROGETTO DELLE VIABILITA' DI ADDUZIONE AL SISTEMA AUTOSTRADALE

D04-08 - Raccordo Bondeno-Cento-Autostrada Cispadana

DPO06 - PONTE SUL CANALE DI CENTO 1 - RELAZIONE TECNICA DI CALCOLO

mix-design e della resistenza R_{ckj} che è richiesta al momento del taglio dei trefoli.

Una volta raggiunta la resistenza R_{ckj} si procede all'allentamento delle armature di precompressione ed allo stoccaggio del manufatto.



2. NORMATIVA DI RIFERIMENTO E CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

I calcoli e le disposizioni esecutive sono conformi alle norme attualmente in vigore elencate nell'elaborato PD_0_0000_0000_GE_KT_01 - ELENCO NORMATIVE DI RIFERIMENTO.

I materiali impiegati e le proprietà meccaniche sono descritti nell'elaborato PD_0_0000_0000_0_GE_TB_01 - TABELLA MATERIALI E CLASSI DI ESPOSIZIONE CALCESTRUZZO.



3. SOFTWARE DI CALCOLO

Il calcolo dell'impalcato è realizzato con il programma Sigma C Soft – Eng8, mentre quello delle sottostrutture con il programma PRO_SAP della 2si di Ferrara.

Nei capitoli seguenti verranno spiegate nei dettagli il dimensionamento e la verifica degli elementi strutturali impiegati.

4. INCIDENZE

Si forniscono qui di seguito le incidenze d'armatura relative ai singoli elementi costituenti l'Opera:

Cod Wbs	Parte d'opera	Incidenza kg/mc												Incidenza kg/mq
		Pali	Diaframmi	Diaframmi Idraulici	Trave di coronamento Diafr. Idraulici	Fondazione	Elevazione	Pulvino	Baggioli e ritegni	Soletta di transizione	Soletta Marciapiede su Spalla	Soletta (escluso predalles)	Traverso	
D05-PO06 Cento 1	SPALLA PASSANTE (su 1 fila di pali)	140					140	120	200	80				
D05-PO06 Cento 1	IMPALCATO											120	180	

5. DIMENSIONAMENTO DELL'IMPALCATO

5.1. MODELLAZIONE

Nel presente paragrafo si descrive brevemente la modellazione.

5.1.1. METODO ED IPOTESI DI CALCOLO

L'impalcato viene realizzato con travi in semplice appoggio collaboranti tra loro grazie all'azione della soletta. Esso si presenta quindi come una lastra appoggiata sui lati opposti e che presenta una forte ortotropia.

Per la ricerca delle sollecitazioni nei vari elementi componenti l'impalcato si ricorre al metodo di Massonnet che permette, mediante l'ausilio di opportuni coefficienti, di risolvere la ripartizione dei carichi e conoscere le sollecitazioni.

Questo metodo fu proposto da Guyon nel 1946 per un grigliato di travi prive di rigidità torsionale, ripreso da Massonnet nel 1950 per tener conto della torsione, infine esteso da Bares; questi ultimi Autori hanno sistemato in modo definitivo la materia in un libro ("Les calculs des grillages de pontes et dalles orthotropes selon la Method Guyon - Massonnet - Bares", Dunod, Parigi, 1966) che fornisce un gran numero di tabelle direttamente utilizzabili dal progettista e che ne ha agevolato una larga diffusione.

Nel grigliato ortotropo il procedimento di Massonnet trae origine dallo studio di un graticcio appoggiato in corrispondenza degli estremi delle travi principali longitudinali e libero sugli altri estremi; graticcio che si suppone equivalente ad una piastra ortotropa.

Se si osserva un graticcio di travi si constata che si tratta di una struttura a travi bidirezionali a direzioni per lo più ortogonali.

Il comportamento dell'impalcato dipende essenzialmente dalle rigidità flessionali e torsionali dei due ordini di travi e dalla loro reciproca influenza.

Si può, pertanto, pensare di assimilare l'impalcato ad una piastra ortotropa nella quale la caratterizzazione di comportamento nelle due direzioni sia data dalle rigidità flessionali e torsionali anziché dai legami costitutivi dei materiali.

Il metodo di Massonnet considera l'impalcato reale come una lastra rettangolare di larghezza teorica

$$2 \times B = n \times i$$

$n = n.\text{travi}$, $i = \text{interasse travi}$

e lunghezza pari alla luce di calcolo; tiene conto della differente deformabilità della lastra in senso longitudinale e in senso trasversale.

Si considera una condizione di carico

$$p(x;e) = P_m \text{ sen } (\pi x/l)$$

variabile con legge sinusoidale ed agente parallelamente all'asse x con eccentricità e ; per tale carico la deformata ha una legge $w(x,y;e)$ che si ottiene integrando l'equazione di Huber. Esprimendo in serie di Levy, la deformata assume la forma

$$w(x,y;e) = w(1/2,y;e) \text{ sen } (\pi x/l)$$

considerando una condizione di carico avente la stessa legge di variazione e lo stesso P_m ma distribuito su tutta la larghezza dell'impalcato

$$p(x;e) = (P_m/2b) \text{ sen } (\pi x/l)$$

si avrà una deformata cilindrica che può assumere la forma

$$w(x) = w(1/2) \text{ sen } (\pi x/l)$$

Si può, quindi, definire per una trave di ordinata y e carico di eccentricità e , il coefficiente di ripartizione trasversale (adimensionale)

$$K(y;e) = w(x,y;e) / w(x) = w(1/2,y;e) / w(1/2)$$

Si ha, pertanto, per il carico unitario di eccentricità e , il rapporto fra il carico su una trave di ordinata y e il carico medio $1/n$ dove n è il numero delle travi.

Il valore di $K(y;e)$ è stato calcolato dal Massonnet e tabellato in base ai parametri dai quali dipende e precisamente

- a) dal rapporto y/b rappresentante la posizione della trave longitudinale presa in considerazione (e lungo la quale y ha sempre lo stesso valore);
- b) dal rapporto e/b che rappresenta la posizione del carico
- c) dal rapporto di rigidezza torsionale (compreso tra 0 e 1)
- d) dal rapporto adimensionale di rigidezza flessionale

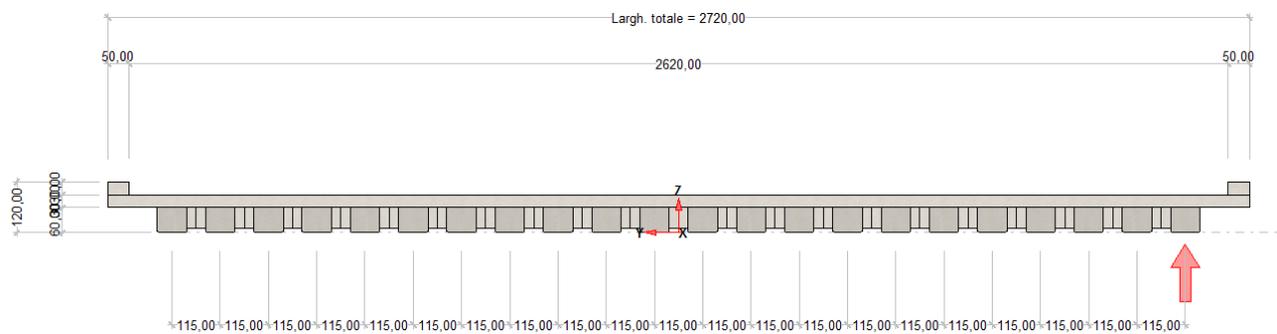
5.1.2. DATI IMPALCATO

Tipo di impalcato: travi in c.a.p. più soletta collaborante

5.1.2.1 Dati geometrici

Luce di calcolo	1600,00
Larghezza cordolo sinistro	50,00
Larghezza carreggiata	2620,00
Larghezza cordolo destro	50,00
Larghezza fuori tutto impalcato	2720,00
Numero travi	22
Tipo trave	Rettangolare 60x70
Interasse travi	115,00
Larghezza travi	70,00
Lunghezza retrotrave	30,00
Lunghezza ringrosso	0,00
Lunghezza svasatura	0,00
Eccentricità travi-soletta	0,00

Spessore medio soletta	30,00
Spessore minimo soletta	25,00
Luce di calcolo soletta	100,00
Larghezza marciapiede sinistro	0,00
Dist. marciapiede sinistro	0,00
Larghezza marciapiede destro	0,00
Dist. marciapiede destro	0,00
Spessore medio cordoli	30,00



5.1.2.2 Traversi in testata

Altezza sezione traversi	50,00
Spessore sezione traversi	30,00

n.	X
1	0,00
2	1600,00

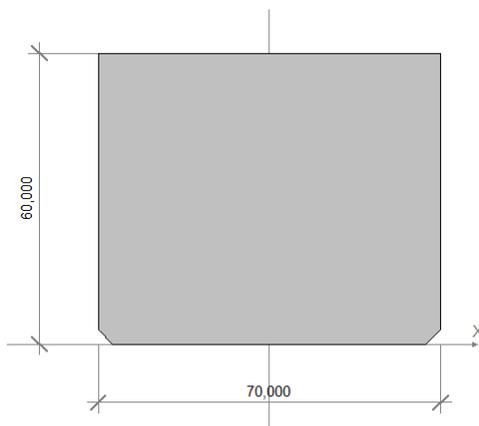
5.1.2.3 Trave prefabricata 60x70

Per la descrizione geometrica delle sezioni della trave viene utilizzato il sistema di riferimento x,y locale, avente asse x allineato con l'asse Y globale ma di direzione discorde, ed asse y concorde con asse Z globale.

Sezione in campata

Vertice n.	x	y
1	-32,000	0,000
2	-35,000	3,000
3	-35,000	60,000
4	35,000	60,000
5	35,000	3,000
6	32,000	0,000
7	-32,000	0,000
8	0,000	55,000

Altezza della sezione	60,00
Spessore complessivo anime	70,00
Area sezione di calcestruzzo	4191,00
Ordinata y baricentro	30,06
Ascissa x baricentro	0,00
J baricentro	1252410,25
Peso specifico	0,0245
Coefficiente torsionale	2177778,00



Parametri dei materiali

Ritiro differenziale trave - soletta	0,00000
Coeff. omogen. E cls soletta / E cls trave	1,00
E trave/soletta (calcolo frecce)	3450211,00
Peso specifico calcestruzzo	0,0245

5.1.3. RIPARTIZIONE TRAVERSALE DEI CARICHI

5.1.3.1 Parametri di Massonnet

Trave verificata: 1	eccentricità	-1207,50
	Y	
Luce di calcolo travi principali	L	1600,00
Interasse traversi	L1	1,00
Semilarghezza teorica impalcato	B	1265,00
Interasse travi	B1	115,00

Trave:

Ap = 7900,09 (area sezione cls trave+soletta)
 Dp = 51,16 (quota baricentro)
 Jp = 5504110,10 (momento d'inerzia flessionale)
 Cp = 2177778,00 (coefficiente di torsione)

Traverso:

Ae = 25,00 (area sezione traverso/soletta)
 De = 12,50 (quota baricentro da base sezione)
 Je = 1302,08 (momento d'inerzia flessionale)
 Ce = 1302,08 (coefficiente di torsione)

Larghezza soletta collaborante con il traverso = 1,00

Coeff. omogen. E cls soletta / E cls trave = 1,00

Teta = 1,947 Radice alfa = 1,000

5.1.3.2 Coefficienti

Si calcolano i coefficienti d'influenza della 1^a trave che ha una eccentricita' $Y = 420$ [cm] e che risulta essere la piu' sollecitata:

Y=	1265,00	948,75	632,50	316,25	0,00	-316,25	-632,50	-948,75	-1265,00
K_0	-0,007	0,003	0,022	0,028	-0,111	-0,553	-0,567	3,234	13,938
K_1	0,000	0,002	0,006	0,023	0,086	0,316	1,081	3,251	7,034
K_α	0,000	0,002	0,006	0,023	0,086	0,316	1,081	3,251	7,034

Vengono riportati di seguito i coefficienti μ_α relativi alla sezione $Y = 0,00$ del traverso, ed alla prima armonica.

Y=	1265,00	948,75	632,50	316,25	0,00	-316,25	-632,50	-948,75	-1265,00
μ_α	-0,001	-0,002	-0,004	-0,005	0,041	-0,005	-0,004	-0,002	-0,001

5.1.4. ANALISI DEI CARICHI

5.1.4.1 Valori caratteristici delle azioni permanenti

FASE 1

Pesi gravanti sulla trave singola:

Lunghezza trave in asse	1660,00 [cm]
Peso trave (sezione filante)	102,78 [N/cm]

Peso totale trave prefabbricata	170621,90 [N]
Peso soletta gravante sulla trave	154,51 [N/cm]
Peso trasverso in testata	4038,26 [N]

FASE 2

Pavimentazione

Peso pavimentazione (0,30 [N/cm²]) gravante sulla trave: 38,86 [N/cm]

La larghezza della carreggiata viene suddivisa in 20 intervalli uguali e per ciascuno di essi si determina il valore del coefficiente K_{α} di Massonnet in corrispondenza del proprio baricentro. Si procede poi alla somma di tali effetti in modo da ottenere la porzione del carico pavimentazione agente sulla trave considerata

Cordoli

I cordoli in calcestruzzo non hanno funzione strutturale.

Il loro peso viene applicato al modello di calcolo come carico lineare uniforme distribuito su tutta la luce e posizionato in sezione trasversale con data eccentricità.

	peso lineare [N/cm]	Ecc. Y	peso totale [N]
cordolo sinistro	36,79	1335,00	58860,00
cordolo destro	36,79	-1335,00	58860,00

Peso totale cordoli = 117720,00

Lineari di 2a fase sull'impalcato

A questi carichi viene applicato il metodo di Massonnet calcolandone il relativo coefficiente di ripartizione trasversale per la trave in esame.

n.	Descrizione	[N/cm]	Ecc. Y	X'i	Rif.X'i	X'f	Rif.X'f
1	parapetto sx	120,00	-1335,00	0,00	Appoggio iniziale	0,00	Appoggio finale
2	parapetto dx	120,00	1335,00	0,00	Appoggio iniziale	0,00	Appoggio finale

Azioni variabili

Il numero delle colonne di carichi mobili da considerare nel calcolo dei ponti è quello massimo compatibile con la larghezza della carreggiata, comprese le eventuali banchine di rispetto e per sosta di emergenza, nonché gli eventuali marciapiedi non protetti e di altezza inferiore a 20 cm, tenuto conto che la larghezza di ingombro convenzionale è stabilita per ciascuna colonna in 3.00 m. In ogni caso il numero delle colonne non deve essere inferiore a 2, a meno che

la larghezza della sede stradale sia inferiore a 5,40 m.

La disposizione dei carichi ed il numero delle colonne sulla carreggiata saranno volta per volta quelli che determinano le condizioni più sfavorevoli di sollecitazione per la struttura, membratura o sezione considerata.

Categoria ponte : *Stradale 1a categoria*

Numero assi per corsia: 2

corsia	Nome	carico asse Q	p	α_Q	α_q
1	Corsia 1	300000,00	0,90	1,00	1,00
2	Corsia 2	200000,00	0,25	1,00	1,00
3	Corsia 3	100000,00	0,25	1,00	1,00

Carico folla sui marciapiedi= 0,50 [N/cm²]

5.1.5. COMBINAZIONI

5.1.5.1 Stati limite ultimi

	sup.	inf.
Coeff. sicurezza carichi permanenti	1,35	1,00
Coeff. sicurezza carichi traffico	1,35	0,00
Coeff. sicurezza carichi vento	1,50	0,00

5.1.5.2 Stati limite di esercizio

Carico	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2
LM1/UDL	0,40	0,40	0,00
LM1/TS	0,75	0,75	0,00
forze orizzontali	0,00	0,00	0,00
carico pedonale	0,00	0,00	0,00

LM4 folla	0,00	0,75	0,00
LM3	0,00	0,00	0,00
asse singolo LM2	0,00	0,00	0,00
vento	0,60	0,20	0,00
termico	0,60	0,60	0,50

5.1.6. APPLICAZIONE METODO DI MASSONNET

5.1.6.1 Cordoli

Descrizione	[N/cm]	Ecc. Y	K Massonnet	μ Massonnet
cordolo sinistro	36,79	1335,00	0,000	-0,001
cordolo destro	36,79	-1335,00	7,813	-0,001

5.1.6.2 Lineari per trave

Vengono considerati concentrati in direzione y e uniformemente distribuiti in direzione x.

n.	Descrizione	[N/cm]	Ecc. Y	K Massonnet	μ Massonnet
1	parapetto sx	120,00	-1335,00	7,813	-0,001
2	parapetto dx	120,00	1335,00	0,000	-0,001

5.1.6.3 Carichi mobili per massimo effetto sulla trave 1

Descrizione	Q- α [N]	q- α [N/cm]	Ecc. Y	Larghezza	Ka
Corsia 1	300000,00	270,00	-1160,00	300,00	5,808
Corsia 2	200000,00	75,00	-860,00	300,00	2,434
Corsia 3	100000,00	75,00	-560,00	300,00	0,822
Corsia 4	0,00	75,00	-260,00	300,00	0,252

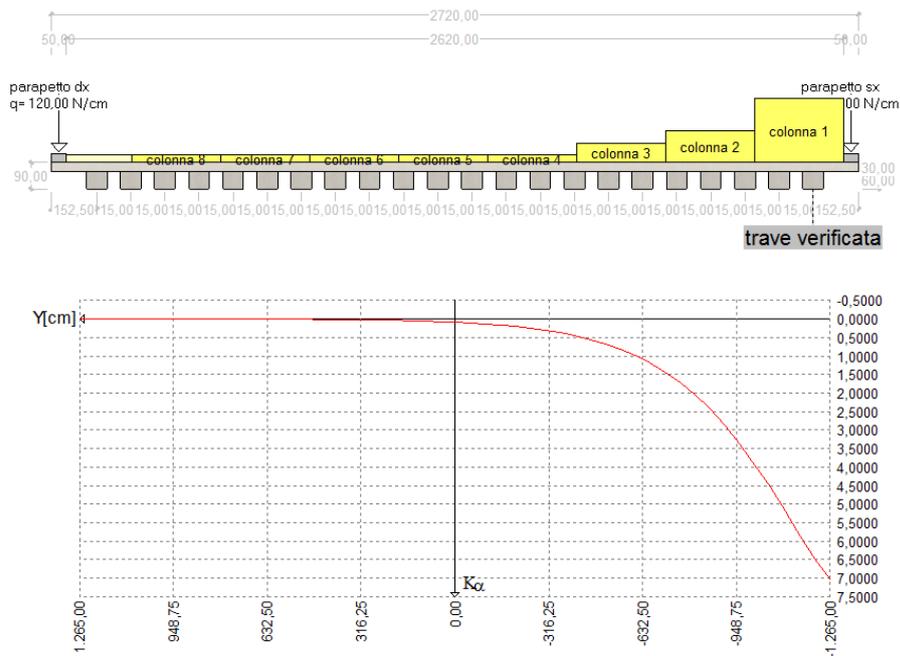
Corsia 5	0,00	75,00	40,00	300,00	0,073
Corsia 6	0,00	75,00	340,00	300,00	0,020
Corsia 7	0,00	75,00	640,00	300,00	0,006
Corsia 8	0,00	75,00	940,00	300,00	0,002
Zona Rimanente	0,00	55,00	1200,00	220,00	0,001

Descrizione	q [N/cm]	Ecc. Y	Larghezza	K _α
-------------	----------	--------	-----------	----------------

Coefficiente di incremento dinamico = 1.0

Le colonne di carico vengono posizionate in direzione x in modo da generare la massima sollecitazione nella specifica sezione di verifica.

Diagramma di ripartizione trasversale - coeff. K_α di Massonnet



5.1.6.4 Carichi mobili per calcolo M max trasv. soletta (effetto globale)

Per la ricerca del massimo momento flettente (che tende le fibre inferiori) si dispongono i carichi in vari modi sia in senso

longitudinale che trasversale. Viene qui riportata la configurazione più sfavorevole per la sezione Y=0 in asse travi.

Descrizione	Q- α [N]	q- α [N/cm]	Ecc. Y	Larghezza	μ
Corsia 1	300000,00	270,00	0,00	300,00	0,041

Diagramma coeff. μ di influenza del trasverso, configurazione del carico per M max



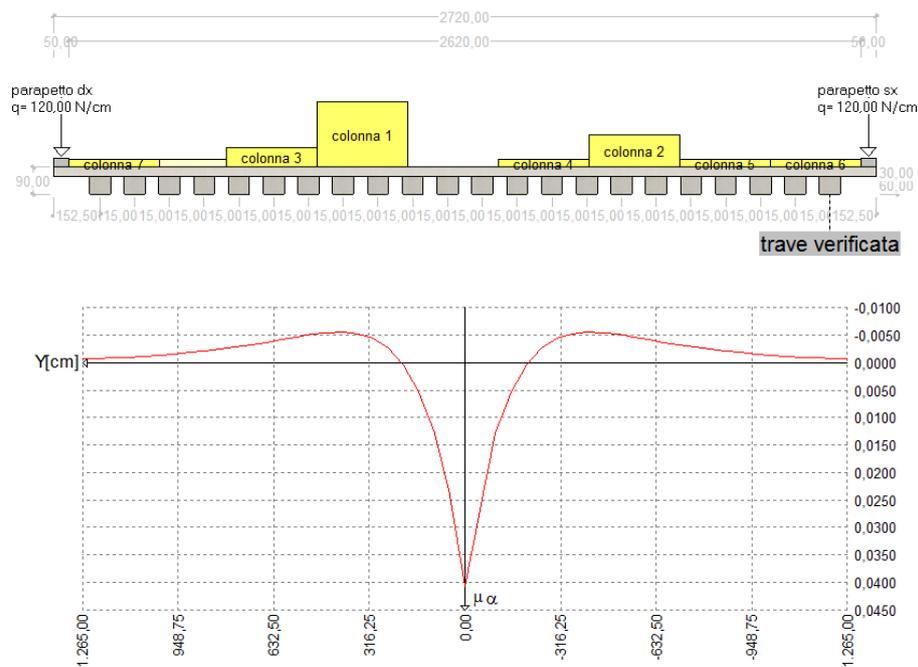
5.1.6.5 Carichi mobili per calcolo M min trasv. soletta (effetto globale)

Per la ricerca del minimo momento flettente (che tende le fibre superiori) si dispongono i carichi in vari modi sia in senso longitudinale che trasversale. Viene qui riportata la configurazione più sfavorevole per la sezione Y=0 in asse travi.

Descrizione	Q- α [N]	q- α [N/cm]	Ecc. Y	Larghezza	μ
Corsia 1	300000,00	270,00	340,00	300,00	-0,005
Corsia 2	200000,00	75,00	-560,00	300,00	-0,005
Corsia 3	100000,00	75,00	640,00	300,00	-0,004
Corsia 4	0,00	75,00	-260,00	300,00	-0,003

Corsia 5	0,00	75,00	-860,00	300,00	-0,002
Corsia 6	0,00	75,00	-1160,00	300,00	-0,001
Corsia 7	0,00	75,00	1160,00	300,00	-0,001
Zona rimanente	0,00	55,00	900,00	220,00	-0,002

Diagramma coeff. μ di influenza del traverso, configurazione del carico per M min



5.1.7. SOLLECITAZIONI

5.1.7.1 Trave: valori caratteristici

Al taglio trefoli ed in opera

Sez.X	Descrizione	peso trave		peso soletta e traversi	
		M	V	M	V
0,00	appoggio	0,00	82227,42	0,00	123606,00
100,00		7705609,95	71948,99	11583236,15	108155,25
200,00		14383805,25	61670,57	21622040,82	92704,50



300,00		20034585,88	51392,14	30116413,99	77253,75
400,00		24657951,85	41113,71	37066355,69	61803,00
500,00		28253903,17	30835,28	42471865,89	46352,25
600,00		30822439,82	20556,86	46332944,61	30901,50
700,00		32363561,81	10278,43	48649591,84	15450,75
800,00	mezzeria	32890968,00	0,00	49442400,00	0,00
900,00		32363561,81	-10278,43	48649591,84	-15450,75
1000,00		30822439,82	-20556,85	46332944,61	-30901,50
1100,00		28253903,17	-30835,28	42471865,89	-46352,25
1200,00		24657951,85	-41113,71	37066355,69	-61803,00
1300,00		20034585,88	-51392,14	30116413,99	-77253,75
1400,00		14383805,25	-61670,57	21622040,82	-92704,50
1500,00		7705609,95	-71948,99	11583236,15	-108155,25
1600,00	appoggio	0,00	-82227,42	0,00	-123606,00

Seconda fase - carichi permanenti

Sez.X	Descrizione	peso cordoli		
		M	V	T
0,00	appoggio	0,00	10452,70	-2717763,67
100,00		979532,42	9146,11	-2623459,58
200,00		1828460,51	7839,52	-2359575,60
300,00		2546784,29	6532,94	-1973595,68
400,00		3134503,74	5226,35	-1528212,79
500,00		3591618,86	3919,76	-1082831,21
600,00		3918129,67	2613,17	-677082,99
700,00		4114036,15	1306,59	-321754,42
800,00	mezzeria	4181079,71	0,00	0,00
900,00		4114036,15	-1306,59	321754,42
1000,00		3918129,67	-2613,17	677082,99



1100,00		3591618,86	-3919,76	1082831,21
1200,00		3134503,74	-5226,35	1528212,79
1300,00		2546784,29	-6532,94	1973595,68
1400,00		1828460,51	-7839,52	2359575,60
1500,00		979532,42	-9146,11	2623459,58
1600,00	appoggio	0,00	-10452,70	2717763,67
Sez.X	Descrizione	permanenti portati		
		M	V	T
0,00	appoggio	0,00	65181,88	-9585419,83
100,00		6108256,30	57034,15	-9253186,20
200,00		11402078,43	48886,41	-8323451,72
300,00		15881466,38	40738,68	-6963319,96
400,00		19546420,16	32590,94	-5393433,21
500,00		22396939,76	24443,21	-3822893,76
600,00		24433025,20	16295,47	-2391269,53
700,00		25654676,46	8147,74	-1136667,88
800,00	mezzeria	26072752,67	0,00	0,00
900,00		25654676,46	-8147,74	1136667,88
1000,00		24433025,20	-16295,47	2391269,53
1100,00		22396939,76	-24443,21	3822893,76
1200,00		19546420,16	-32590,94	5393433,21
1300,00		15881466,38	-40738,68	6963319,96
1400,00		11402078,43	-48886,41	8323451,72
1500,00		6108256,30	-57034,15	9253186,20
1600,00	appoggio	0,00	-65181,88	9585419,83

Seconda fase - carichi da traffico

Sez.X	Descrizione	Tandem-TS		
		M	V	T



0,00	appoggio	0,00	202253,69	-140692,32
100,00		18903830,05	189120,34	-652910,16
200,00		35182082,57	175986,98	-1795211,91
300,00		48834757,55	162853,62	-3019706,14
400,00		59861855,00	149720,26	-3393195,26
500,00		68263374,91	136586,91	-2636027,46
600,00		74039317,29	123453,55	-1398314,33
700,00		77189682,13	110320,19	-469594,73
800,00	mezzeria	77749477,14	-97186,83	84279,51
900,00		77189682,13	-110320,19	469594,73
1000,00		74039317,29	-123453,55	1398314,33
1100,00		68263374,91	-136586,91	2636027,46
1200,00		59861855,00	-149720,26	3393195,26
1300,00		48834757,55	-162853,62	3019706,14
1400,00		35182082,57	-175986,98	1795211,91
1500,00		18903830,05	-189120,34	652910,16
1600,00	appoggio	0,00	-202253,69	140692,32

Sez.X	Descrizione	Distribuito-UDL		
		M	V	T
0,00	appoggio	0,00	66866,68	-2941393,18
100,00		6266140,21	58771,17	-2893767,06
200,00		11696795,06	51197,85	-2723059,78
300,00		16291964,54	44146,70	-2386530,00
400,00		20051648,67	37617,73	-1900138,75
500,00		22975847,43	31610,94	-1351604,34
600,00		25064560,84	26126,32	-836372,73
700,00		26317788,88	21163,89	-392202,57
800,00	mezzeria	26746671,36	13857,14	-6630,78



900,00		26317788,88	-21163,89	392202,57
1000,00		25064560,84	-26126,32	836372,73
1100,00		22975847,43	-31610,94	1351604,34
1200,00		20051648,67	-37617,73	1900138,75
1300,00		16291964,54	-44146,70	2386530,00
1400,00		11696795,06	-51197,85	2723059,78
1500,00		6266140,21	-58771,17	2893767,06
1600,00	appoggio	0,00	-66866,68	2941393,18

Sez.X	Descrizione	Folla marciapiedi		
		M	V	T
0,00	appoggio	0,00	0,00	0,00
100,00		0,00	0,00	0,00
200,00		0,00	0,00	0,00
300,00		0,00	0,00	0,00
400,00		0,00	0,00	0,00
500,00		0,00	0,00	0,00
600,00		0,00	0,00	0,00
700,00		0,00	0,00	0,00
800,00	mezzeria	0,00	0,00	0,00
900,00		0,00	0,00	0,00
1000,00		0,00	0,00	0,00
1100,00		0,00	0,00	0,00
1200,00		0,00	0,00	0,00
1300,00		0,00	0,00	0,00
1400,00		0,00	0,00	0,00
1500,00		0,00	0,00	0,00
1600,00	appoggio	0,00	0,00	0,00

Sez.X gruppo1 (tab. 5.1.IV)



		M	V	T
0,00	appoggio	0,00	269120,37	-3082085,49
100,00		25169970,26	247891,51	-3546677,22
200,00		46878877,62	227184,83	-4518271,69
300,00		65126722,09	207000,32	-5406236,13
400,00		79913503,67	187337,99	-5293334,01
500,00		91239222,34	168197,84	-3987631,79
600,00		99103878,13	149579,87	-2234687,06
700,00		103507471,01	131484,08	-861797,30
800,00	mezzeria	104496148,51	-83329,69	77648,73
900,00		103507471,01	-131484,08	861797,30
1000,00		99103878,13	-149579,87	2234687,06
1100,00		91239222,34	-168197,84	3987631,79
1200,00		79913503,67	-187337,99	5293334,01
1300,00		65126722,09	-207000,32	5406236,13
1400,00		46878877,62	-227184,83	4518271,69
1500,00		25169970,26	-247891,51	3546677,22
1600,00	appoggio	0,00	-269120,37	3082085,49

5.1.7.2 Trave: sollecitazioni SLU

Al taglio dei trefoli

$$E_d = E\{\gamma_{G1, sup} \cdot G_{1k,1}\}$$

$$E_d = E\{\gamma_{G1, inf} \cdot G_{1k,1}\}$$

Sez.X	Descrizione	M	V
0,00	appoggio	0,00	111007,02
100,00		10402573,44	97131,14



200,00		19418137,08	83255,26
300,00		27046690,94	69379,39
400,00		33288235,00	55503,51
500,00		38142769,27	41627,63
600,00		41610293,75	27751,75
700,00		43690808,44	13875,88
800,00	mezzeria	44402806,80	0,00
900,00		43690808,44	-13875,88
1000,00		41610293,75	-27751,75
1100,00		38142769,27	-41627,63
1200,00		33288235,00	-55503,51
1300,00		27046690,94	-69379,39
1400,00		19418137,08	-83255,26
1500,00		10402573,44	-97131,14
1600,00	appoggio	0,00	-111007,02

Al getto soletta

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,sup} \cdot G1_{k,i} + \sum \gamma_{G2,sup} \cdot G2_{k,i} \}$$

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,inf} \cdot G1_{k,i} + \sum \gamma_{G2,inf} \cdot G2_{k,i} \}$$

Sez.X	Descrizione	M	V
0,00	appoggio	0,00	277875,12
100,00		26039942,24	243140,73
200,00		48607892,19	208406,34
300,00		67703849,83	173671,95
400,00		83327815,18	138937,56
500,00		95479788,22	104203,17
600,00		104159768,97	69468,78
700,00		109367757,42	34734,39

800,00	mezzeria	111150046,80	0,00
900,00		109367757,42	-34734,39
1000,00		104159768,97	-69468,78
1100,00		95479788,22	-104203,17
1200,00		83327815,18	-138937,56
1300,00		67703849,83	-173671,95
1400,00		48607892,19	-208406,34
1500,00		26039942,24	-243140,73
1600,00	appoggio	0,00	-277875,12

Seconda fase P/T

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,sup} \cdot G1_{k,i} + \sum \gamma_{G2,sup} \cdot G2_{k,i} \}$$

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,inf} \cdot G1_{k,i} + \sum \gamma_{G2,inf} \cdot G2_{k,i} \}$$

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,sup} \cdot G1_{k,i} + \sum \gamma_{G2,sup} \cdot G2_{k,i} + \gamma_{Q,traffico} \cdot Q_{k,gruppo 1} \}$$

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,inf} \cdot G1_{k,i} + \sum \gamma_{G2,inf} \cdot G2_{k,i} + \gamma_{Q,traffico} \cdot Q_{k,gruppo 1} \}$$

Sez.X	Descrizione	M	V	T
0,00	appoggio	0,00	753071,59	-22207926,12
100,00		70504155,31	675692,74	-22209463,97
200,00		131465916,31	599018,83	-21770271,42
300,00		182885283,01	523049,86	-20407752,88
400,00		224762255,41	447785,83	-17299237,98
500,00		257096833,50	373226,74	-12579465,71
600,00		279889017,29	299372,60	-7517793,87
700,00		293138806,78	226223,39	-3302796,64
800,00	mezzeria	296973433,89	-112495,08	104825,78
900,00		293138806,78	-226223,39	3302796,64
1000,00		279889017,29	-299372,60	7517793,87

1100,00		257096833,50	-373226,74	12579465,71
1200,00		224762255,41	-447785,83	17299237,98
1300,00		182885283,01	-523049,86	20407752,88
1400,00		131465916,31	-599018,83	21770271,42
1500,00		70504155,31	-675692,74	22209463,97
1600,00	appoggio	0,00	-753071,59	22207926,12

5.1.7.3 Trave: sollecitazioni SLE

Al taglio dei trefoli

$$E_d = E\{ G_{1k,1} \}$$

Sez.X	Descrizione	M	V
0,00	appoggio	0,00	82227,42
100,00		7705609,95	71948,99
200,00		14383805,25	61670,57
300,00		20034585,88	51392,14
400,00		24657951,85	41113,71
500,00		28253903,17	30835,28
600,00		30822439,82	20556,86
700,00		32363561,81	10278,43
800,00	mezzeria	32890968,00	0,00
900,00		32363561,81	-10278,43
1000,00		30822439,82	-20556,85
1100,00		28253903,17	-30835,28
1200,00		24657951,85	-41113,71
1300,00		20034585,88	-51392,14
1400,00		14383805,25	-61670,57
1500,00		7705609,95	-71948,99

1600,00 appoggio 0,00 -82227,42

Al getto soletta

$$E_d = E\{ \sum G_{1,k,i} + \sum G_{2,k,i} \}$$

Sez.X	Descrizione	M	V
0,00	appoggio	0,00	205833,42
100,00		19288846,11	180104,24
200,00		36005846,06	154375,07
300,00		50150999,88	128645,89
400,00		61724307,54	102916,71
500,00		70725769,05	77187,53
600,00		77155384,42	51458,36
700,00		81013153,64	25729,18
800,00	mezzeria	82333368,00	0,00
900,00		81013153,64	-25729,18
1000,00		77155384,42	-51458,36
1100,00		70725769,05	-77187,53
1200,00		61724307,54	-102916,71
1300,00		50150999,88	-128645,89
1400,00		36005846,06	-154375,07
1500,00		19288846,11	-180104,24
1600,00	appoggio	0,00	-205833,42

Seconda fase - S.L.E. Rara 2^a fase

$$E_d = E\{ \sum G_{1,k,2}^a + \sum G_{2,k,2}^a + Q_{k,gruppo 1} \}$$

Sez.X	Descrizione	M	V	T
0,00	appoggio	0,00	344754,95	-12303183,50

100,00		32257758,98	314071,77	-11876645,78
200,00		60109416,56	283910,76	-10683027,31
300,00		83554972,76	254271,93	-8936915,64
400,00		102594427,56	225155,28	-6921645,99
500,00		117227780,97	196560,81	-4905724,98
600,00		127455032,99	168488,52	-3068352,52
700,00		133276183,62	140938,40	-1458422,30
800,00	mezzeria	134749980,88	-83329,69	77648,73
900,00		133276183,62	-140938,40	2320219,60
1000,00		127455032,99	-168488,52	5303039,58
1100,00		117227780,97	-196560,81	8893356,77
1200,00		102594427,56	-225155,28	12214980,00
1300,00		83554972,76	-254271,93	14343151,77
1400,00		60109416,56	-283910,76	15201299,01
1500,00		32257758,98	-314071,77	15423323,00
1600,00	appoggio	0,00	-344754,95	15385268,99

Seconda fase - S.L.E. Frequente 2^a fase

$$E_d = E\left\{ \sum G_{1,k,2}^{a \text{ fase}} + \sum G_{2,k,2}^{a \text{ fase}} + \Psi_{1 \cdot} Q_{k, \text{gruppo } 1} \right\}$$

Sez.X	Descrizione	M	V	T
0,00	appoggio	0,00	254071,52	-12303183,50
100,00		23772117,34	231528,98	-11876645,78
200,00		44295818,89	209195,31	-10683027,31
300,00		61571104,64	187070,51	-8936915,64
400,00		75597974,61	165154,58	-6921645,99
500,00		86376428,78	143447,52	-4905724,98
600,00		93906467,17	121949,34	-3068352,52
700,00		98188089,76	100660,02	-1458422,30



800,00	mezzeria	99264608,77	-67347,27	60557,32
900,00		98188089,76	-100660,02	1967499,37
1000,00		93906467,17	-121949,34	4451637,36
1100,00		86376428,78	-143447,52	7423387,31
1200,00		75597974,61	-165154,58	10226597,94
1300,00		61571104,64	-187070,51	12156307,24
1400,00		44295818,89	-209195,31	13118660,16
1500,00		23772117,34	-231528,98	13523835,22
1600,00	appoggio	0,00	-254071,52	13585260,01

Seconda fase - S.L.E. Quasi permanente 2^a fase

$$E_d = E\{ \sum G_{1,k,2}^a + \sum G_{2,k,2}^a + \psi_2 \cdot Q_{k,gruppo 1} \}$$

Sez.X	Descrizione	M	V	T
0,00	appoggio	0,00	75634,58	-12303183,50
100,00		7087788,72	66180,26	-11876645,78
200,00		13230538,94	56725,94	-10683027,31
300,00		18428250,66	47271,61	-8936915,64
400,00		22680923,89	37817,29	-6921645,99
500,00		25988558,63	28362,97	-4905724,98
600,00		28351154,87	18908,65	-3068352,52
700,00		29768712,61	9454,32	-1458422,30
800,00	mezzeria	30253832,37	0,00	0,00
900,00		29768712,61	-9454,32	1458422,30
1000,00		28351154,87	-18908,65	3068352,52
1100,00		25988558,63	-28362,97	4905724,98
1200,00		22680923,89	-37817,29	6921645,99
1300,00		18428250,66	-47271,61	8936915,64
1400,00		13230538,94	-56725,94	10683027,31



1500,00		7087788,72	-66180,26	11876645,78
1600,00	appoggio	0,00	-75634,58	12303183,50

5.1.7.4 Soletta: valori caratteristici

EFFETTO GLOBALE

Carichi permanenti

Sez.	Descrizione	peso cordoli	Perm Portati
-1265,00	estremità dx	-3405,01	-11107,05
-1200,00		-2967,11	-9925,36
-1100,00		-2285,97	-7842,50
-1000,00		-1692,26	-5889,92
-900,00		-1218,52	-4272,32
-800,00		-859,33	-3021,41
-700,00		-596,98	-2097,22
-600,00		-410,42	-1431,64
-500,00		-280,66	-961,74
-400,00		-192,23	-639,37
-300,00		-133,99	-430,77
-200,00		-97,68	-299,68
-100,00		-77,86	-224,90
0,00	asse travi	-71,54	-199,85
100,00		-77,86	-224,90
200,00		-97,68	-299,68
300,00		-133,99	-430,77
400,00		-192,23	-639,37
500,00		-280,66	-961,74
600,00		-410,42	-1431,64
700,00		-596,98	-2097,22
800,00		-859,33	-3021,41
900,00		-1218,52	-4272,32
1000,00		-1692,26	-5889,92

1100,00		-2285,97	-7842,50
1200,00		-2967,11	-9925,36
1265,00	estremità sx	-3405,01	-11107,05

Carichi da traffico

Sez.	Descrizione	Tandem-TS	
		Mmax	Mmin
-1265,00	estremità dx	0,00	0,00
-1200,00		10227,82	-4021,69
-1100,00		15418,15	-6663,45
-1000,00		8048,05	-7607,81
-900,00		9945,91	-11796,72
-800,00		10982,67	-13335,30
-700,00		11590,06	-12398,44
-600,00		11937,96	-10594,01
-500,00		12128,29	-9738,11
-400,00		12228,05	-9649,02
-300,00		12277,92	-8071,24
-200,00		12301,80	-9000,10
-100,00		12312,31	-8853,80
0,00	asse travi	12315,26	-7732,90
100,00		12312,31	-8853,80
200,00		12301,80	-9000,10
300,00		12277,92	-8071,24
400,00		12228,05	-9649,02
500,00		12128,29	-9738,11
600,00		11937,96	-10594,01
700,00		11590,06	-12398,44
800,00		10982,67	-13335,30



900,00		9945,91	-11796,72
1000,00		8048,05	-7607,81
1100,00		15418,15	-6663,45
1200,00		10227,82	-4021,69
1265,00	estremità sx	0,00	0,00

Sez.	Descrizione	Distribuito-UDL	
		Mmax	Mmin
-1265,00	estremità dx	0,00	-1544,91
-1200,00		2843,42	-2314,49
-1100,00		4178,24	-3111,96
-1000,00		16067,44	-4254,04
-900,00		16781,14	-5977,35
-800,00		17204,43	-5662,95
-700,00		17461,65	-5051,45
-600,00		17610,79	-4752,34
-500,00		17692,59	-4519,95
-400,00		17735,42	-4147,78
-300,00		17756,78	-4337,51
-200,00		17766,98	-4309,15
-100,00		17771,46	-4121,06
0,00	asse travi	17772,72	-4278,02
100,00		17771,46	-4131,00
200,00		17766,98	-4170,37
300,00		17756,78	-4297,55
400,00		17735,42	-4285,83
500,00		17692,59	-4443,26
600,00		17610,79	-5041,82
700,00		17461,65	-5433,18

800,00		17204,43	-5845,85
900,00		16781,14	-5696,15
1000,00		16067,44	-4169,51
1100,00		4178,24	-2785,00
1200,00		2843,42	-1693,90
1265,00	estremità sx	0,00	0,00

EFFETTO LOCALE

Il momento massimo trasversale dato dall'effetto locale dei carichi sulla soletta viene determinato servendosi di uno schema semplificato di trave semi incastrata e prendendo il momento in mezzera.

I carichi permanenti considerati sono il peso proprio della soletta (G1) e della pavimentazione (G2).

La ricerca del massimo momento flettente generato dai carichi mobili viene condotta considerando il carico LM2 illustrato nella Normativa al punto 5.1.3.3.5.

Tale schema, considerato autonomamente e assunto a riferimento solo per verifiche locali, è costituito da un singolo asse applicato su specifiche impronte di pneumatico (di dimensioni 35,00x60,00 [cm]) poste ad un interasse di 200,00 [cm]: il carico totale asse è pari a 400000,00 [N]

I carichi concentrati da considerarsi ai fini delle verifiche locali si assumono uniformemente distribuiti sulla superficie della rispettiva impronta. La diffusione attraverso la pavimentazione e lo spessore della soletta si considera avvenire attraverso una diffusione a 45°, fino al piano medio della struttura della soletta sottostante

Il momento minimo dato dall'effetto locale, invece, viene valutato come uno schema statico di trave perfettamente incastrata.

Luce Soletta	100,00
Carico per ruota - schema 2	200000,00
Interasse ruote	200,00
Dimensioni impronta ruota LX x BY	35,00x60,00
Larghezza impronta a metà spessore soletta	85,00
Lunghezza influenza	200,00

Momento flettente trasversale [N·cm/cm] (positivo tende le fibre inferiori):

	M max	M min
effetto locale permanenti strutturali	919,69	-613,13
effetto locale permanenti non strutturali	375,00	-250,00
effetto locale LM2	9630,21	-9489,58
M tot. effetto locale	10924,90	-10352,71

5.1.7.5 Soletta: sollecitazioni SLU

Nelle combinazioni seguenti vengono sommati effetti globali ed effetti locali.

Persistenti/Transitorie

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,sup} \cdot G1_{k,i} + \sum \gamma_{G2,sup} \cdot G2_{k,i} \}$$

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,inf} \cdot G1_{k,i} + \sum \gamma_{G2,inf} \cdot G2_{k,i} \}$$

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,sup} \cdot G1_{k,i} + \sum \gamma_{G2,sup} \cdot G2_{k,i} + \gamma_{Q,traffico} \cdot Q_{k,gruppo 1} \}$$

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,inf} \cdot G1_{k,i} + \sum \gamma_{G2,inf} \cdot G2_{k,i} + \gamma_{Q,traffico} \cdot Q_{k,gruppo 1} \}$$

Sez.	Descrizione	Mmax	Mmin
-1265,00	estremità dx	10515,46	-35270,99
-1200,00		28599,54	-40767,12
-1100,00		38089,62	-41900,36
-1000,00		44784,11	-41072,17
-900,00		48783,47	-45767,39
-800,00		51113,72	-45553,58
-700,00		52543,31	-41952,56
-600,00		53400,86	-37767,96
-500,00		53898,01	-34992,29
-400,00		54178,93	-34034,62
-300,00		54524,66	-31550,63

-200,00		54816,33	-32390,22
-100,00		54975,50	-31985,22
0,00	asse travi	55027,28	-30624,75
100,00		54975,50	-31985,22
200,00		54816,33	-32390,22
300,00		54524,66	-31550,63
400,00		54178,93	-34034,62
500,00		53898,01	-34992,29
600,00		53400,86	-37767,96
700,00		52543,31	-41952,56
800,00		51113,72	-45553,58
900,00		48783,47	-45767,39
1000,00		44784,11	-41072,17
1100,00		38089,62	-41900,36
1200,00		28599,54	-40767,12
1265,00	estremità sx	10515,46	-35270,99

5.1.7.6 Soletta: sollecitazioni SLE

Combinazioni Rare

$$E_d = E\{ \sum G_{1k,2}^a \text{ fase} + \sum G_{2k,2}^a \text{ fase} + Q_{k,\text{gruppo } 1} \}$$

Sez.	Descrizione	Mmax	Mmin
-1265,00	estremità dx	-3587,16	-24864,76
-1200,00		11103,67	-29067,27
-1100,00		20392,81	-30138,13
-1000,00		27458,19	-29741,61
-900,00		32161,10	-33399,29
-800,00		35231,25	-33379,90
-700,00		37282,41	-30815,17
-600,00		38631,58	-27789,42

-500,00		39503,38	-25785,58
-400,00		40056,77	-25112,01
-300,00		40394,84	-23295,19
-200,00		40596,32	-23931,68
-100,00		40705,91	-23639,99
0,00	asse travi	40741,48	-22635,01
100,00		40705,91	-23639,99
200,00		40596,32	-23931,68
300,00		40394,84	-23295,19
400,00		40056,77	-25112,01
500,00		39503,38	-25785,58
600,00		38631,58	-27789,42
700,00		37282,41	-30815,17
800,00		35231,25	-33379,90
900,00		32161,10	-33399,29
1000,00		27458,19	-29741,61
1100,00		20392,81	-30138,13
1200,00		11103,67	-29067,27
1265,00	estremità sx	-3587,16	-24864,76

Combinazioni Frequenti

$$E_d = E\left\{ \sum G_{1,k,2}^a \text{ fase} + \sum G_{2,k,2}^a \text{ fase} + \psi_1 \cdot Q_{k,\text{gruppo } 1} \right\}$$

Sez.	Descrizione	Mmax	Mmin
-1265,00	estremità dx	-13217,37	-15375,18
-1200,00		-2789,54	-17492,02
-1100,00		4401,12	-17186,59
-1000,00		6175,51	-15830,73
-900,00		9975,73	-17505,11
-800,00		12532,71	-17069,81

-700,00		14277,69	-15004,09
-600,00		15450,40	-12650,95
-500,00		16225,55	-11190,05
-400,00		16728,30	-10642,96
-300,00		17041,08	-9203,91
-200,00		17230,47	-9683,16
-100,00		17334,75	-9458,52
0,00	asse travi	17368,83	-8645,39
100,00		17334,75	-9458,52
200,00		17230,47	-9683,16
300,00		17041,08	-9203,91
400,00		16728,30	-10642,96
500,00		16225,55	-11190,05
600,00		15450,40	-12650,95
700,00		14277,69	-15004,09
800,00		12532,71	-17069,81
900,00		9975,73	-17505,11
1000,00		6175,51	-15830,73
1100,00		4401,12	-17186,59
1200,00		-2789,54	-17492,02
1265,00	estremità sx	-13217,37	-15375,18

Combinazioni Quasi Permanenti

$$E_d = E\{ \sum G_{1,k,2}^a_{fase} + \sum G_{2,k,2}^a_{fase} + \psi_2 \cdot Q_{k,gruppo 1} \}$$

Sez.	Descrizione	Mmax	Mmin
-1265,00	estremità dx	-13217,37	-15375,18
-1200,00		-11597,78	-13755,59
-1100,00		-8833,79	-10991,60
-1000,00		-6287,50	-8445,31



-900,00		-4196,15	-6353,97
-800,00		-2586,06	-4743,87
-700,00		-1399,51	-3557,33
-600,00		-547,38	-2705,19
-500,00		52,29	-2105,52
-400,00		463,09	-1694,72
-300,00		729,93	-1427,88
-200,00		897,33	-1260,48
-100,00		991,93	-1165,88
0,00	asse travi	1023,30	-1134,51
100,00		991,93	-1165,88
200,00		897,33	-1260,48
300,00		729,93	-1427,88
400,00		463,09	-1694,72
500,00		52,29	-2105,52
600,00		-547,38	-2705,19
700,00		-1399,51	-3557,33
800,00		-2586,06	-4743,87
900,00		-4196,15	-6353,97
1000,00		-6287,50	-8445,31
1100,00		-8833,79	-10991,60
1200,00		-11597,78	-13755,59
1265,00	estremità sx	-13217,37	-15375,18

5.1.8. REAZIONI MASSIME SUGLI APPOGGI

5.1.8.1 Forze orizzontali

Azione del vento :

Altezza barriera 0,00

Pressione cinetica 0,00

Forza totale sull'impalcato Fyw 0,00

Azione longitudinale di frenamento q3 :

Forza totale sull'impalcato Fxq 403200,00

Azione centrifuga Q4 :

Raggio di curvatura 0,00

Forza totale sull'impalcato Fyq 0,00

5.1.8.2 Valori caratteristici reazioni verticali

Carichi di 1a fase

Trave	peso trave	peso soletta e traversi
1	85310,95	132279,49
2	85310,95	74265,60
3	85310,95	74265,60
4	85310,95	74265,60
5	85310,95	74265,60
6	85310,95	74265,60
7	85310,95	74265,60
8	85310,95	74265,60
9	85310,95	74265,60
10	85310,95	74265,60
11	85310,95	74265,60
12	85310,95	74265,60
13	85310,95	74265,60
14	85310,95	74265,60
15	85310,95	74265,60



16	85310,95	74265,60
17	85310,95	74265,60
18	85310,95	74265,60
19	85310,95	74265,60
20	85310,95	74265,60
21	85310,95	74265,60
22	85310,95	132279,49

Carichi permanenti di 2a fase

Trave	peso cordoli	permanentemente portati
1	10844,68	32251,11
2	7105,38	31198,65
3	4583,49	30388,64
4	2921,05	29802,80
5	1844,18	29395,59
6	1156,64	29121,72
7	723,61	28943,23
8	455,36	28831,29
9	293,92	28765,08
10	203,24	28729,96
11	162,61	28715,75
12	162,61	28715,75
13	203,24	28729,96
14	293,92	28765,08
15	455,36	28831,29
16	723,61	28943,23
17	1156,64	29121,72
18	1844,18	29395,59
19	2921,05	29802,80



20	4583,49	30388,64
21	7105,38	31198,65
22	10844,68	32251,11

Trave	x=0	x=Luce
1	34096,47	34096,47
2	22339,84	22339,84
3	14410,84	14410,84
4	9183,99	9183,99
5	5798,25	5798,25
6	3636,56	3636,56
7	2275,07	2275,07
8	1431,68	1431,68
9	924,09	924,09
10	639,00	639,00
11	511,25	511,25
12	511,25	511,25
13	639,00	639,00
14	924,09	924,09
15	1431,68	1431,68
16	2275,07	2275,07
17	3636,56	3636,56
18	5798,25	5798,25
19	9183,99	9183,99
20	14410,84	14410,84
21	22339,84	22339,84
22	34096,47	34096,47

Carichi da traffico

Trave	Tandem-TS	Distribuito-UDL	Folla Marciapiedi
1	202253,71	66866,68	0,00
2	185331,66	59357,75	0,00
3	164199,83	50250,58	0,00
4	143856,78	42532,77	0,00
5	119847,10	36183,29	0,00
6	96987,03	31833,12	0,00
7	75674,79	28842,56	0,00
8	55155,78	26607,69	0,00
9	38374,28	25471,32	0,00
10	25874,66	24467,34	0,00
11	17057,11	23900,31	0,00
12	11054,65	23739,18	0,00
13	7070,14	23326,01	0,00
14	4474,45	23385,53	0,00
15	2808,18	23345,96	0,00
16	1751,40	23282,16	0,00
17	1088,34	23631,94	0,00
18	676,75	23646,67	0,00
19	424,45	24027,53	0,00
20	272,20	24557,20	0,00
21	181,55	24893,72	0,00
22	125,71	25610,23	0,00

5.1.8.3 Combinazioni

Combinazioni SLU P/T

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,inf} \cdot G_{1k,i} + \sum \gamma_{G2,inf} \cdot G_{2k,i} \}$$

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,sup} \cdot G_{1k,i} + \sum \gamma_{G2,sup} \cdot G_{2k,i} + \gamma_{Q,traffico} \cdot Q_{k,gruppo 1} + \psi_0 \cdot \gamma_W \cdot W_k \}$$

$$E_d = E\{ \sum \gamma_{G1,sup} \cdot G1_{k,i} + \sum \gamma_{G2,sup} \cdot G2_{k,i} + \gamma_W \cdot W_k + \psi_0 \cdot \gamma_{Q,traffico} \cdot Q_{k,gruppo 1} \}$$

Trave	Rz max	Rz min
1	771221,30	407908,78
2	635659,03	305328,33
3	578323,33	288815,27
4	529477,84	277851,94
5	481349,76	270708,75
6	440034,43	266127,23
7	404331,09	263232,66
8	371818,22	261437,53
9	346550,46	260358,89
10	327717,85	259756,15
11	314780,88	259488,36
12	306460,03	259488,36
13	300790,96	259756,15
14	297969,86	260358,89
15	296745,61	261437,53
16	297027,98	263232,66
17	299499,61	266127,23
18	303545,37	270708,75
19	310862,13	277851,94
20	322334,97	288815,27
21	339179,95	305328,33
22	442652,30	407908,78

Reazione laterale su spalla Ry = 0,00

Reazione longitudinale totale Rx = 544320,00

SLE Rare

$$E_d = E\{ \sum G_{1k,i} + \sum G_{2k,i} + Q_{k,gruppo\ 1} + \Psi_{0,W} \cdot W_k \}$$

$$E_d = E\{ \sum G_{1k,i} + \sum G_{2k,i} + W_k + \Psi_{0,W} \cdot Q_{k,gruppo\ 2} \}$$

$$E_d = E\{ \sum G_{1k,i} + \sum G_{2k,i} + Q_{k,gruppo\ 2} + \Psi_{0,W} \cdot W_k \}$$

Trave	Rz max	Rz min
1	346312,65	77192,26
2	305333,27	60643,87
3	263833,38	49382,97
4	228297,39	41907,84
5	193068,40	37038,02
6	162735,07	33914,93
7	136459,26	31941,91
8	112481,80	30718,33
9	93828,70	29983,09
10	79914,20	29572,20
11	70347,02	29389,61
12	64183,43	29389,61
13	59968,35	29572,20
14	57843,07	29983,09
15	56872,46	30718,33
16	56975,47	31941,91
17	58635,20	33914,93
18	61361,45	37038,02
19	66359,83	41907,84
20	74212,38	49382,97
21	85719,13	60643,87
22	102928,20	77192,26

Reazione laterale su spalla $R_y = 0,00$

Reazione longitudinale totale $R_x = 403200,00$

SLE Frequenti

$$E_d = E\{ \sum G_{1k,i} + \sum G_{2k,i} + \psi_{1,W} \cdot Q_{k,gruppo\ 4} + \psi_{2,W} \cdot W_k \}$$

$$E_d = E\{ \sum G_{1k,i} + \sum G_{2k,i} + \psi_{1,W} \cdot W_k + \psi_{2,W} \cdot Q_{k,gruppo\ 2} \}$$

$$E_d = E\{ \sum G_{1k,i} + \sum G_{2k,i} + \psi_{1,W} \cdot Q_{k,gruppo\ 2} + \psi_{2,W} \cdot W_k \}$$

Trave	Rz max	Rz min
1	117506,15	77192,26
2	99642,17	60643,87
3	87368,78	49382,97
4	79161,34	41907,84
5	73782,51	37038,02
6	70317,08	33914,93
7	68120,95	31941,91
8	66757,44	30718,33
9	65939,45	29983,09
10	65484,65	29572,20
11	65284,30	29389,61
12	65284,30	29389,61
13	65484,65	29572,20
14	65939,45	29983,09
15	66757,44	30718,33
16	68120,95	31941,91
17	70317,08	33914,93
18	73782,51	37038,02
19	79161,34	41907,84
20	87368,78	49382,97
21	99642,17	60643,87

22

117506,15

77192,26

Reazione laterale su spalla $R_y = 0,00$

Reazione longitudinale totale $R_x = 0,00$

SLE Quasi permanenti

$$E_d = E\{ \sum G_{1k,i} + \sum G_{2k,i} + \psi_2 \cdot Q_{k,gruppo\ 1} + \psi_{2,W} \cdot W_k \}$$

$$E_d = E\{ \sum G_{1k,i} + \sum G_{2k,i} + \psi_2 \cdot Q_{k,gruppo\ 2} + \psi_{2,W} \cdot W_k \}$$

Trave	Rz max	Rz min
1	77192,26	1E30
2	60643,87	1E30
3	49382,97	1E30
4	41907,84	1E30
5	37038,02	1E30
6	33914,93	1E30
7	31941,91	1E30
8	30718,33	1E30
9	29983,09	1E30
10	29572,20	1E30
11	29389,61	1E30
12	29389,61	1E30
13	29572,20	1E30
14	29983,09	1E30
15	30718,33	1E30
16	31941,91	1E30
17	33914,93	1E30
18	37038,02	1E30

19	41907,84	1E30
20	49382,97	1E30
21	60643,87	1E30
22	77192,26	1E30

Reazione laterale su spalla $R_y = 0,00$

Reazione longitudinale totale $R_x = 0,00$

5.1.9. DEFORMAZIONI

5.1.9.1 Prima fase

Trave	peso trave	peso soletta e traversi	carichi aggiuntivi
1	2,0009	3,0078	0,0000
2	2,0009	1,6471	0,0000
3	2,0009	1,6471	0,0000
4	2,0009	1,6471	0,0000
5	2,0009	1,6471	0,0000
6	2,0009	1,6471	0,0000
7	2,0009	1,6471	0,0000
8	2,0009	1,6471	0,0000
9	2,0009	1,6471	0,0000
10	2,0009	1,6471	0,0000
11	2,0009	1,6471	0,0000
12	2,0009	1,6471	0,0000
13	2,0009	1,6471	0,0000
14	2,0009	1,6471	0,0000
15	2,0009	1,6471	0,0000
16	2,0009	1,6471	0,0000
17	2,0009	1,6471	0,0000
18	2,0009	1,6471	0,0000

19	2,0009	1,6471	0,0000
20	2,0009	1,6471	0,0000
21	2,0009	1,6471	0,0000
22	2,0009	3,0078	0,0000

5.1.9.2 Seconda fase

Carichi permanenti

Trave	peso cordoli	permanenti portati
1	0,0587	0,1915
2	0,0385	0,1915
3	0,0248	0,1915
4	0,0158	0,1915
5	0,0100	0,1915
6	0,0063	0,1915
7	0,0039	0,1915
8	0,0025	0,1915
9	0,0016	0,1915
10	0,0011	0,1915
11	0,0009	0,1915
12	0,0009	0,1915
13	0,0011	0,1915
14	0,0016	0,1915
15	0,0025	0,1915
16	0,0039	0,1915
17	0,0063	0,1915
18	0,0100	0,1915
19	0,0158	0,1915
20	0,0248	0,1915



21	0,0385	0,1915
22	0,0587	0,1915

Carichi da traffico

Trave	Tandem-TS	Distribuito-UDL	Folla marciapiedi
1	0,9365	0,3756	0,0000
2	0,8581	0,3334	0,0000
3	0,7603	0,2823	0,0000
4	0,6661	0,2389	0,0000
5	0,5549	0,2032	0,0000
6	0,4491	0,1788	0,0000
7	0,3504	0,1620	0,0000
8	0,2554	0,1495	0,0000
9	0,1777	0,1431	0,0000
10	0,1198	0,1374	0,0000
11	0,0790	0,1342	0,0000
12	0,0512	0,1333	0,0000
13	0,0327	0,1310	0,0000
14	0,0207	0,1314	0,0000
15	0,0130	0,1311	0,0000
16	0,0081	0,1308	0,0000
17	0,0050	0,1327	0,0000
18	0,0031	0,1328	0,0000
19	0,0020	0,1350	0,0000
20	0,0013	0,1379	0,0000
21	0,0008	0,1398	0,0000
22	0,0006	0,1438	0,0000

5.1.10. AZIONE SISMICA

5.1.10.1 Parametri per la determinazione dell'azione sismica

Categoria di sottosuolo D

Categoria topografica T1

Coeff. di combinazione sismica carichi da traffico Ψ_E 0,2

q Coefficiente di struttura

η 1/q

a_g Accelerazione orizzontale massima al sito

T_c^* Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale

F_0 Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale

Forze orizzontali :

	η	a_g/g	T_c^*	F_0
SLE	1,00	0,06	0,28	2,51
SLU	1,00	0,18	0,27	2,56

Forze verticali :

	η
SLE	1,00
SLU	1,00

Coefficiente di struttura $q = 1,50$

Dati Spalla

Altezza 320,00

B Trasversale 2720,00

B Longitudinale 180,00

Classe calcestruzzo C28/35 E = 3258810,78

5.1.10.2 Modello a mensola

Peso Impalcato	8909111,15
Peso Carichi Mobili	2611000,00
Aliquota Carichi Mobili	0,20
Peso Totale Struttura	9431311,15
Massa Struttura [Kg massa]	961397,67
Rigidezza	7946558,96
Periodo fondamentale [s]	0,0466
Peso spalla	3842380,80
Massa spalla [Kg massa]	391680,00
Modulo elastico spalla	3258811
Momento d'inerzia trasversale	301854720000,00
Momento d'inerzia longitudinale	1321920000,00
Rigidezza trasversale	90059272713,70
Rigidezza longitudinale	394398847,85
Periodo fondamentale (componente trasversale) [s]	0,0023
Periodo fondamentale (componente longitudinale) [s]	0,0340
Valore massimo del coeff. di amplificazione topografica S_t	1,00

Forze orizzontali

Valori per SLE

S_s	1,80
C_c	2,38
TB	0,22
TC	0,66
TD	1,85
Spettro di risposta elastico in accelerazione (componente trasversale) S_e	0,1152
Forza	1086135,56
Spettro di risposta elastico in accelerazione (componente longitudinale) S_e	0,1400
Forza	1320730,96

Valori per SLU

S_s	1,71	
C_c	2,39	
TB	0,22	
TC	0,65	
TD	2,32	
Spettro di risposta elastico in accelerazione (componente trasversale) S_e		0,3115
Forza	2937949,58	
Spettro di risposta elastico in accelerazione (componente longitudinale) S_e		0,3813
Forza	3596411,94	

Forze verticali

TB	0,05
TC	0,15
TD	1,00

Valori per SLE

S_s	1,00
Fattore di amplificazione spettrale massima F_v	0,85
Spettro di risposta elastico in accelerazione S_{ve}	0,0924

Valori per SLU

S_s	1,00
Fattore di amplificazione spettrale massima F_v	1,46
Spettro di risposta elastico S_{ve}	0,4296

5.1.10.3 Azioni sismiche SLU

Trave: azione sismica caratteristica

Sez.	Descrizione	Mmax	Vmax	Tmax
0,00	appoggio	0,00	126676,29	-5538716,63
100,00		11870956,08	110864,34	-5351365,57
200,00		22159118,01	95097,26	-4823868,05
300,00		30864485,80	79375,05	-4044747,24



400,00		37987059,45	63697,70	-3137107,44
500,00		43526838,95	48065,23	-2223847,91
600,00		47483824,31	32477,63	-1390162,05
700,00		49858015,53	16934,90	-660301,18
800,00	mezzeria	50670516,52	1190,72	-569,77
900,00		49858015,53	-16934,90	660301,18
1000,00		47483824,31	-32477,63	1390162,05
1100,00		43526838,95	-48065,23	2223847,91
1200,00		37987059,45	-63697,70	3137107,44
1300,00		30864485,80	-79375,05	4044747,24
1400,00		22159118,01	-95097,26	4823868,05
1500,00		11870956,08	-110864,34	5351365,57
1600,00	appoggio	0,00	-126676,29	5538716,63

Sez.	Descrizione	Mmin	Vmin	Tmin
0,00	appoggio	0,00	-120930,54	5285967,28
100,00		-11332516,38	-105814,22	5102708,66
200,00		-21154030,57	-90697,91	4589879,75
300,00		-29464542,59	-75581,59	3839676,42
400,00		-36264052,41	-60465,27	2973831,46
500,00		-41552560,06	-45348,95	2107706,65
600,00		-45330065,52	-30232,64	1318293,84
700,00		-47596568,79	-15116,32	626599,82
800,00	mezzeria	-48372216,58	0,00	0,00
900,00		-47596568,79	15116,32	-626599,82
1000,00		-45330065,52	30232,64	-1318293,84
1100,00		-41552560,06	45348,95	-2107706,65
1200,00		-36264052,41	60465,27	-2973831,46
1300,00		-29464542,59	75581,59	-3839676,42

1400,00		-21154030,57	90697,91	-4589879,75
1500,00		-11332516,38	105814,22	-5102708,66
1600,00	appoggio	0,00	120930,54	-5285967,28

Trave: Combinazione sismica

$$E_d = E \{ \sum G_{1k,i} + \sum G_{2k,i} + \Psi_{2,E} \cdot Q_{k,gruppo 1} \pm E \}$$

Sez.	Descrizione	Mmax	Vmax	Tmax
0,00	appoggio	0,00	421517,63	-18430178,76
100,00		39500818,94	368903,07	-17806764,76
200,00		73734862,03	316437,83	-16051507,32
300,00		102702129,25	264121,89	-13458968,87
400,00		126402620,62	211955,25	-10438781,18
500,00		144836336,12	159937,92	-7399893,76
600,00		158003275,77	108069,89	-4625789,12
700,00		165903439,56	56351,18	-2197163,99
800,00	mezzeria	168607051,17	3962,15	-1895,93
900,00		165903439,56	-56351,18	2197163,99
1000,00		158003275,77	-108069,89	4625789,12
1100,00		144836336,12	-159937,92	7399893,76
1200,00		126402620,62	-211955,25	10438781,18
1300,00		102702129,25	-264121,89	13458968,87
1400,00		73734862,03	-316437,83	16051507,32
1500,00		39500818,94	-368903,07	17806764,76
1600,00	appoggio	0,00	-421517,63	18430178,76

Sez.	Descrizione	Mmin	Vmin	Tmin
0,00	appoggio	0,00	160537,46	-7017216,22
100,00		15044118,44	140470,28	-6773937,12



200,00		28082354,43	120403,09	-6093147,56
300,00		39114707,95	100335,91	-5097239,21
400,00		48141179,02	80268,73	-3947814,53
500,00		55161767,63	60201,55	-2798018,33
600,00		60176473,77	40134,36	-1750058,68
700,00		63185297,46	20067,18	-831822,48
800,00	mezzeria	64214983,79	0,00	0,00
900,00		63185297,46	-20067,18	831822,48
1000,00		60176473,77	-40134,36	1750058,68
1100,00		55161767,63	-60201,55	2798018,33
1200,00		48141179,02	-80268,73	3947814,53
1300,00		39114707,95	-100335,91	5097239,21
1400,00		28082354,43	-120403,09	6093147,56
1500,00		15044118,44	-140470,28	6773937,12
1600,00	appoggio	0,00	-160537,46	7017216,22

Traverso: azione sismica caratteristica

Sez.	Descrizione	Mmax	Mmin
-1265,00	estremità dx	-6234,99	-6234,99
-1200,00		-5294,82	-5693,85
-1100,00		-3992,59	-4608,85
-1000,00		-1876,98	-3618,43
-900,00		-917,12	-2853,96
-800,00		-188,98	-2166,68
-700,00		342,91	-1618,96
-600,00		721,84	-1221,13
-500,00		986,51	-916,37
-400,00		1166,69	-724,95
-300,00		1283,17	-612,69

-200,00		1355,97	-530,03
-100,00		1397,00	-485,02
0,00	mezzeria	1410,58	-484,20
100,00		1397,00	-485,02
200,00		1355,97	-530,03
300,00		1283,17	-612,69
400,00		1166,69	-724,95
500,00		986,51	-916,37
600,00		721,84	-1221,13
700,00		342,91	-1618,96
800,00		-188,98	-2166,68
900,00		-917,12	-2853,96
1000,00		-1876,98	-3618,43
1100,00		-3992,59	-4608,85
1200,00		-5294,82	-5693,85
1265,00	estremità sx	-6234,99	-6234,99

Traverso: combinazione sismica

$$E_d = E \{ \sum G_{1k,i} + \sum G_{2k,i} + \psi_{2,E} \cdot Q_{k,gruppo 1} \pm E \}$$

Sez.	Descrizione	Mmax	Mmin
-1265,00	estremità dx	-20747,05	-20747,05
-1200,00		-17618,60	-18946,40
-1100,00		-13285,42	-15336,02
-1000,00		-6245,68	-12040,40
-900,00		-3051,73	-9496,61
-800,00		-628,84	-7209,65
-700,00		1141,04	-5387,13
-600,00		2401,93	-4063,32

-500,00		3282,63	-3049,24
-400,00		3882,17	-2412,29
-300,00		4269,77	-2038,75
-200,00		4512,00	-1763,69
-100,00		4648,54	-1613,92
0,00	mezzeria	4693,74	-1611,19
100,00		4648,54	-1613,92
200,00		4512,00	-1763,69
300,00		4269,77	-2038,75
400,00		3882,17	-2412,29
500,00		3282,63	-3049,24
600,00		2401,93	-4063,32
700,00		1141,04	-5387,13
800,00		-628,84	-7209,65
900,00		-3051,73	-9496,61
1000,00		-6245,68	-12040,40
1100,00		-13285,42	-15336,02
1200,00		-17618,60	-18946,40
1265,00	estremità sx	-20747,05	-20747,05

Appoggi: azione sismica caratteristica

Azione verticale

Trave	valori massimi		valori minimi	
	Permanenti	Traff. $\Psi_{E=0,20}$	Permanenti	Traff. $\Psi_{E=0,20}$
1	3516,00	159,51	-3516,00	0,00
2	2626,66	141,60	-2626,66	0,00
3	2492,35	119,87	-2492,35	0,00
4	2403,19	101,46	-2403,19	0,00
5	2345,11	86,31	-2345,11	0,00

6	2307,86	75,94	-2307,86	0,00
7	2284,32	68,80	-2284,32	0,00
8	2269,73	63,47	-2269,73	0,00
9	2260,96	60,76	-2260,96	0,00
10	2256,06	58,37	-2256,06	0,00
11	2253,88	57,01	-2253,88	0,00
12	2253,88	56,63	-2253,88	0,00
13	2256,06	55,64	-2256,06	0,00
14	2260,96	55,79	-2260,96	0,00
15	2269,73	55,69	-2269,73	0,00
16	2284,32	55,54	-2284,32	0,00
17	2307,86	56,37	-2307,86	0,00
18	2345,11	56,41	-2345,11	0,00
19	2403,19	57,32	-2403,19	0,00
20	2492,35	58,58	-2492,35	0,00
21	2626,66	59,38	-2626,66	0,00
22	3516,00	61,09	-3516,00	0,00

Azione orizzontale

	trasversale su spalla		longitudinale intero impalcato	
	Permanenti	Traff. $\Psi_E=0,20$	Permanenti	Traff. $\Psi_E=0,20$
1	1411166,70	42350,41	3454883,50	199128,87

Appoggi: Combinazione sismica

Trave	Rz vert.max	Rz vert. min
1	352282,29	291266,70
2	271926,56	217593,75
3	254461,83	206467,17
4	241266,95	199081,20

5	230252,07	194269,46
6	221639,30	191183,62
7	214775,06	189234,13
8	208980,78	188025,15
9	204650,49	187298,68
10	201531,57	186892,69
11	199468,54	186712,28
12	198235,43	186712,28
13	197539,68	186892,69
14	197448,38	187298,68
15	197851,13	188025,15
16	198865,03	189234,13
17	200799,76	191183,62
18	203880,77	194269,46
19	208835,30	199081,20
20	216476,33	206467,17
21	227921,52	217593,75
22	303506,98	291266,70

	reazioni massime	reazioni minime
1	Reazione trasversale su pila	3654012,37
2	Reazione longitudinale totale	1453517,10

5.1.10.4 Azioni sismiche SLE

Trave: azione sismica caratteristica

Sez.	Descrizione	Mmax	Vmax	Tmax
------	-------------	------	------	------



0,00	appoggio	0,00	27250,25	-1191473,31
100,00		2553647,04	23848,83	-1151170,87
200,00		4766807,81	20457,06	-1037697,07
300,00		6639482,31	17074,94	-870094,77
400,00		8171670,53	13702,47	-674845,82
500,00		9363372,48	10339,66	-478387,98
600,00		10214588,16	6986,50	-299047,79
700,00		10725317,57	3642,99	-142042,15
800,00	mezzeria	10900100,52	256,14	-122,57
900,00		10725317,57	-3642,99	142042,15
1000,00		10214588,16	-6986,50	299047,79
1100,00		9363372,48	-10339,66	478387,98
1200,00		8171670,53	-13702,47	674845,82
1300,00		6639482,31	-17074,94	870094,77
1400,00		4766807,81	-20457,06	1037697,07
1500,00		2553647,04	-23848,83	1151170,87
1600,00	appoggio	0,00	-27250,25	1191473,31

Sez.	Descrizione	Mmin	Vmin	Tmin
0,00	appoggio	0,00	-26014,24	1137102,57
100,00		-2437819,39	-22762,46	1097680,49
200,00		-4550596,20	-19510,68	987362,16
300,00		-6338330,42	-16258,90	825980,51
400,00		-7801022,05	-13007,12	639722,35
500,00		-8938671,10	-9755,34	453403,99
600,00		-9751277,56	-6503,56	283587,70
700,00		-10238841,44	-3251,78	134792,41
800,00	mezzeria	-10405696,64	0,00	0,00
900,00		-10238841,44	3251,78	-134792,41

1000,00		-9751277,56	6503,56	-283587,70
1100,00		-8938671,10	9755,34	-453403,99
1200,00		-7801022,05	13007,12	-639722,35
1300,00		-6338330,42	16258,90	-825980,51
1400,00		-4550596,20	19510,68	-987362,16
1500,00		-2437819,39	22762,46	-1097680,49
1600,00	appoggio	0,00	26014,24	-1137102,57

Trave: Combinazione sismica

$$E_d = E \{ \sum G_{1,k,2}^a + \sum G_{2,k,2}^a + \Psi_{2,E} \cdot Q_{k,gruppo 1} \pm E \}$$

Sez.	Descrizione	Mmax	Vmax	Tmax
0,00	appoggio	0,00	116258,17	-14082935,44
100,00		10894663,80	101783,32	-13606570,06
200,00		20336705,76	87422,56	-12265336,34
300,00		28326125,88	73175,89	-10284316,41
400,00		34862924,16	59043,31	-7976519,56
500,00		39947100,60	45024,81	-5654433,82
600,00		43578655,20	31120,41	-3534674,86
700,00		45757587,96	17330,09	-1678904,97
800,00	mezzeria	46503267,17	3027,57	-1448,72
900,00		45757587,96	-17330,09	1678904,97
1000,00		43578655,20	-31120,41	3534674,86
1100,00		39947100,60	-45024,81	5654433,82
1200,00		34862924,16	-59043,31	7976519,56
1300,00		28326125,88	-73175,89	10284316,41
1400,00		20336705,76	-87422,56	12265336,34
1500,00		10894663,80	-101783,32	13606570,06
1600,00	appoggio	0,00	-116258,17	14082935,44

Sez.	Descrizione	Mmin	Vmin	Tmin
0,00	appoggio	0,00	49620,34	-11166080,93
100,00		4649969,33	43417,80	-10778965,29
200,00		8679942,74	37215,25	-9695665,15
300,00		12089920,25	31012,71	-8110935,13
400,00		14879901,84	24810,17	-6281923,64
500,00		17049887,53	18607,63	-4452320,99
600,00		18599877,30	12405,08	-2784764,82
700,00		19529871,17	6202,54	-1323629,89
800,00	mezzeria	19848135,74	0,00	0,00
900,00		19529871,17	-6202,54	1323629,89
1000,00		18599877,30	-12405,08	2784764,82
1100,00		17049887,53	-18607,63	4452320,99
1200,00		14879901,84	-24810,17	6281923,64
1300,00		12089920,25	-31012,71	8110935,13
1400,00		8679942,74	-37215,25	9695665,15
1500,00		4649969,33	-43417,80	10778965,29
1600,00	appoggio	0,00	-49620,34	11166080,93

Traverso: azione sismica caratteristica

Sez.	Descrizione	Mmax	Mmin
-1265,00	estremità dx	-1341,25	-1341,25
-1200,00		-1139,01	-1224,85
-1100,00		-858,88	-991,44
-1000,00		-403,77	-778,39
-900,00		-197,29	-613,94
-800,00		-40,65	-466,09
-700,00		73,77	-348,27
-600,00		155,28	-262,69

-500,00		212,22	-197,13
-400,00		250,97	-155,95
-300,00		276,03	-131,80
-200,00		291,69	-114,02
-100,00		300,52	-104,34
0,00	asse travi	303,44	-104,16
100,00		300,52	-104,34
200,00		291,69	-114,02
300,00		276,03	-131,80
400,00		250,97	-155,95
500,00		212,22	-197,13
600,00		155,28	-262,69
700,00		73,77	-348,27
800,00		-40,65	-466,09
900,00		-197,29	-613,94
1000,00		-403,77	-778,39
1100,00		-858,88	-991,44
1200,00		-1139,01	-1224,85
1265,00	estremità sx	-1341,25	-1341,25

Traverso: combinazione sismica

$$E_d = E\{ \sum G_{1,k,2}^a \text{ fase} + \sum G_{2,k,2}^a \text{ fase} + \Psi_{2,E} \cdot Q_{k,\text{gruppo } 1} \pm E \}$$

Sez.	Descrizione	Mmax	Mmin
-1265,00	estremità dx	-15853,31	-15853,31
-1200,00		-13462,79	-14477,40
-1100,00		-10151,70	-11718,62
-1000,00		-4772,47	-9200,36



-900,00		-2331,90	-7256,58
-800,00		-480,51	-5509,07
-700,00		871,89	-4116,43
-600,00		1835,37	-3104,88
-500,00		2508,33	-2330,00
-400,00		2966,46	-1843,29
-300,00		3262,63	-1557,85
-200,00		3447,73	-1347,68
-100,00		3552,06	-1233,24
0,00	asse travi	3586,60	-1231,15
100,00		3552,06	-1233,24
200,00		3447,73	-1347,68
300,00		3262,63	-1557,85
400,00		2966,46	-1843,29
500,00		2508,33	-2330,00
600,00		1835,37	-3104,88
700,00		871,89	-4116,43
800,00		-480,51	-5509,07
900,00		-2331,90	-7256,58
1000,00		-4772,47	-9200,36
1100,00		-10151,70	-11718,62
1200,00		-13462,79	-14477,40
1265,00	estremità sx	-15853,31	-15853,31

Appoggi: azione sismica caratteristica

Azione verticale

Trave	valori massimi		valori minimi	
	Permanenti	Traff. $\Psi_E=0,20$	Permanenti	Traff. $\Psi_E=0,20$
1	771,59	35,00	-771,59	0,00
2	576,42	31,07	-576,42	0,00
3	546,95	26,31	-546,95	0,00
4	527,38	22,27	-527,38	0,00
5	514,64	18,94	-514,64	0,00
6	506,46	16,66	-506,46	0,00
7	501,30	15,10	-501,30	0,00
8	498,09	13,93	-498,09	0,00
9	496,17	13,33	-496,17	0,00
10	495,09	12,81	-495,09	0,00
11	494,62	12,51	-494,62	0,00
12	494,62	12,43	-494,62	0,00
13	495,09	12,21	-495,09	0,00
14	496,17	12,24	-496,17	0,00
15	498,09	12,22	-498,09	0,00
16	501,30	12,19	-501,30	0,00
17	506,46	12,37	-506,46	0,00
18	514,64	12,38	-514,64	0,00
19	527,38	12,58	-527,38	0,00
20	546,95	12,86	-546,95	0,00
21	576,42	13,03	-576,42	0,00
22	771,59	13,41	-771,59	0,00

Azione orizzontale

trasversale su spalla

longitudinale intero impalcato



	Permanenti	Traff. $\Psi_E=0,20$	Permanenti	Traff. $\Psi_E=0,20$
1	521696,61	15656,59	1268756,66	73127,24

Appoggi: Combinazione sismica

Trave	Rz vert.max	Rz vert. min
1	349413,37	294011,11
2	269765,79	219643,99
3	252422,86	208412,57
4	239311,95	200957,01
5	228354,23	196099,93
6	219778,63	192985,01
7	212938,32	191017,16
8	207159,60	189796,78
9	202838,27	189063,47
10	199725,05	188653,65
11	197664,77	188471,54
12	196431,97	188471,54
13	195735,28	188653,65
14	195640,05	189063,47
15	196036,02	189796,78
16	197038,66	191017,16
17	198954,36	192985,01
18	202006,27	196099,93
19	206914,75	200957,01
20	214485,21	208412,57
21	225824,93	219643,99
22	300714,88	294011,11

	reazioni massime	reazioni minime
1	Reazione trasversale su pila	1341883,90
2	Reazione longitudinale totale	537353,20

5.1.11. VERIFICHE

Il codice di calcolo TCAP riceve le combinazioni di carico della struttura dal programma di calcolo delle sollecitazioni ed esegue le verifiche nelle situazioni agli Stati Limite Ultimi e agli Stati Limite di Esercizio inserendo nelle combinazioni l'effetto della precompressione.

Per valutare l'effetto della precompressione nelle varie sezioni viene assunto un modello di calcolo appropriato che riproduce le condizioni iperstatiche della struttura reale.

La struttura è considerata lineare e rettilinea, soggetta a deformazione longitudinale assiale generata dalla precompressione e deformazione trasversale per inflessione nel piano verticale. Essa viene schematizzata come una struttura a telaio piano che discretizza i tratti a sezione (e quindi baricentro) costante con aste orizzontali e i tratti a geometria variabile con aste inclinate.

Le forze di precompressione sono rappresentate da forze longitudinali e da coppie di trasporto delle forze stesse alla quota del baricentro locale.

L'impalcato viene realizzato con travi prefabbricate in c.a.p. e getto eseguito in opera di traversi e soletta collaborante. Si distinguono due fasi successive di lavoro:

PRIMA FASE: Le travi semplicemente appoggiate agli estremi resistono al peso proprio e da quello del getto eseguito in opera.

SECONDA FASE: Il sistema misto, travi prefabbricate e soletta gettata in opera, divenuto solidale dopo la maturazione del calcestruzzo, resiste al peso delle sovrastrutture e dei carichi accidentali.

Nella prima fase i prefabbricati sono soggetti alle seguenti condizioni di vincolo:

In opera al momento del getto di 2a fase:

Sbalzo sinistro = 30,00

Sbalzo destro = 30,00

In seconda fase la struttura è vincolata sugli appoggi definitivi:

appoggio	descrizione	X	luce campata
1	Spalla iniziale	0,00	
2	Spalla finale	1600,00	1600,00

5.1.11.1 Cadute di tensione nell'acciaio da precompressione

Rilassamento dell'acciaio da precompressione

La valutazione del rilassamento dell'acciaio da precompressione avviene con la formulazione indicata dalla normativa e con i dati forniti dal produttore.

Ad una temperatura costante di 20 [°C] la caduta di tensione $\Delta\sigma_{pr}$ per rilassamento al tempo t è:

classe	tipo	caduta
2	trecce e trefoli stabilizzati	$\Delta\sigma_{pr} = \sigma_{pi} \cdot [0.66 \cdot \rho_{1000} \cdot e^{9.1\mu} \cdot (t/1000)^{0.75(1-\mu)} \cdot 10^{-5}]$

σ_{pi} è la tensione iniziale nel cavo;

ρ_{1000} è la perdita per rilassamento (in percentuale) a 1000 ore dopo la messa in tensione, a 20 [°C] e a partire da una tensione iniziale pari a 0.7 della resistenza f_p del campione provato:

Acciaio	classe	ρ_{1000}
1	2	2.5

$$\mu = \sigma_{pi} / f_{pk};$$

f_{pk} è la resistenza caratteristica a trazione dell'acciaio;

t è il tempo misurato in ore dalla messa in tensione.

La caduta finale per rilassamento può essere valutata con le formule sopra scritte ed inserendo un tempo di 500000 ore.

Si ottiene così:

Armatura	classe	μ	$\Delta\sigma_{pr}/\sigma_{pi}$	
Trave 1 - gruppo 1	2	0,682	0,036	3,60%

Ritiro del calcestruzzo

L'accorciamento dovuto al ritiro viene assunto pari a :

prefabbricati $\varepsilon_{cs1} = -0,00030$

getto in opera $\varepsilon_{cs2} = -0,00030$

e la conseguente caduta di tensione nell'acciaio da precompressione viene calcolata in base al modulo elastico dell'acciaio stesso:

Armatura	$\Delta\sigma_{ps}$		
Trave 1 - gruppo 1	$-0,00030 \cdot 20600000,00 =$	-6180,00	4,92%

Viscosità del calcestruzzo

Il valore della deformazione lenta del calcestruzzo (viscosità) si assume, ai fini del calcolo delle cadute di tensione nell'acciaio, secondo quanto indicato dalle norme (11.2.10.7 D.M.14/01/2008), pari a :

$\Phi_{inf,1} = 2,3$ (cavi pretesi nei prefabbricati)

Sviluppo nel tempo delle cadute di tensione

Per i cavi pretesi, che agiscono sugli elementi prefabbricati, i valori totali dei fenomeni differiti esposti ai paragrafi precedenti vengono ripartiti nelle diverse fasi tenendo conto delle diverse condizioni ambientali e tensionali.

	rilassamento	ritiro	viscosità
dalla posa in tensione al taglio trefoli	41,40	25,50	0,00
dal taglio trefoli al getto in opera	25,90	25,50	33,00
dal getto in opera a tempo infinito	32,70	49,00	67,00

5.1.11.2 Stati limite di esercizio

Per valutare lo stato tensionale nelle sezioni di verifica distingueremo le seguenti fasi :

PRIMA FASE

- a) al manifestarsi della precompressione
- b) prima del getto in opera
- c) subito dopo il getto in opera

SECONDA FASE

- d) impalcato scarico
- e) impalcato carico

In tutte le fasi la determinazione dello stato tensionale degli elementi da verificare avviene in base alla combinazione caratteristica (rara) :

$$S = G_1 + G_2 + P + Q$$

dove:

- G_1 = permanenti strutturali
- G_2 = permanenti non strutturali
- P = precompressione
- Q = azioni variabili

Viene valutata l'entità delle deformazioni significative degli elementi inflessi nelle varie fasi.

La valutazione di tali deformazioni viene fatta assumendo per il modulo elastico del calcestruzzo il valore:

$$E_{travi} = 3641611,39$$

$$E_{soletta} = 3258810,78$$

e, per determinare gli effetti sotto l'azione dei carichi permanenti, viene assunto un coefficiente di viscosità pari a:

$$\varphi_{inf} = 2,3$$

L'effetto della viscosità viene poi ridotto moltiplicando tutte le deformazioni conseguenti per il valore 0,5

Le frecce calcolate sono positive se rappresentano uno spostamento verso l'alto, negative se verso il basso.

Prima fase

60X70 :

	accorciamento [cm]	rotaz. testata sinistra [rad]	rotaz. testata destra [rad]	freccia in mezzeria [cm]
al taglio trefoli	-0,3933	0,00602	-0,00602	2,3345
al getto soletta	-0,6364	0,00170	-0,00170	0,0853
dopo maturazione	-0,6385	0,00171	-0,00171	0,0846

Seconda fase

Spostamenti X in asse appoggi [cm] :

	dopo maturazione soletta	postesi e cambio vincoli	t=inf.
Spalla iniziale	0,0000	0,0000	0,0000
Spalla finale	0,0000	0,0000	-0,1241

Rotazioni in asse appoggi [rad] :

	dopo maturazione soletta	postesi e cambio vincoli	t=inf.
Spalla iniziale	0,00000	0,00000	0,00401
Spalla finale	0,00000	0,00000	-0,00401

Frecce in mezzeria [cm] :

campata	X	dopo maturazione soletta	postesi e cambio vincoli	t=inf. comb. rara max	t=inf. comb. rara min
1	800,00	0,0846	0,0846	-0,0425	-1,6048

5.1.11.3 Stati limite ultimi

Il calcolo dei momenti ultimi delle sezioni viene eseguito tenendo conto del diagramma $\sigma-\varepsilon$ parabola-rettangolo per il calcestruzzo, con deformazione limite pari a -0.0035 in compressione, e deformazione indefinita a trazione con tensione nulla (sezione fessurata).

Per gli acciai si utilizza un diagramma tensioni-deformazioni linearmente elastico fino alla tensione di rottura e lineare orizzontale fino alla deformazione 0.01 , sia in trazione che in compressione.

Si rimanda al capitolo dei materiali per i valori dei moduli elastici e delle tensioni di calcolo.

Nel calcolo del momento ultimo si tiene conto del delta di deformazione ε_{sp} dell'acciaio da precompressione rispetto agli altri materiali.

Per valutare i tagli e momenti torcenti resistenti viene utilizzata la formulazione indicata dalle norme:

$$V_{Rcd} = (0.18 \cdot k \cdot ((100 \cdot \rho_l \cdot f_{ck})^{1/3} / \gamma_c) + 0.15 \cdot \sigma_{cp}) \cdot b_w \cdot d \quad (\text{taglio ultimo in assenza di armatura trasversale})$$

$$V_{Rcd} = 0.9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot 0.5 \cdot f_{cd} \cdot (\cotan\alpha + \cotan\theta) / (1 + \cotan^2\theta) \quad (\text{taglio ultimo per rottura delle bielle compresse})$$

$$V_{Rsd} = 0.9 \cdot d \cdot (A_{sw}/s) \cdot f_{yd} \cdot (\cotan\alpha + \cotan\theta) \cdot \sin\alpha \quad (\text{taglio ultimo per rottura delle staffe})$$

$$T_{Rcd} = 2 \cdot A_k \cdot 0.5 \cdot f_{cd} \cdot \cotan\theta / (1 + \cotan^2\theta) \quad (\text{momento torcente ultimo per rottura delle bielle compresse})$$

$$T_{Rsd} = 2 \cdot A_k \cdot (A_{sw}/s) \cdot f_{yd} \cdot \cotan\theta \quad (\text{momento torcente ultimo per rottura delle staffe})$$

Dove:

d: altezza utile della sezione

b_w : larghezza minima della sezione

A_{sw} : area armatura trasversale

s: passo staffe

α : inclinazione risp. all'orizzontale delle armature trasversali (90 [deg])

θ : inclinazione bielle compresse in cls

α_c : coeff. maggiorativo dovuto alla presenza dello sforzo assiale

A_{sl} : area acciaio in zona tesa

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

$$\sigma_{cp} = N_{Ed} / A_{cls}$$

$$\rho_l = A_{sl} / (b_w \cdot d)$$

A_k : area racchiusa dalla fibra media del profilo periferico della sezione

Nel modello a traliccio a rottura si considerano inclinate a 45 [deg] le bielle compresse di calcestruzzo in sezioni non precomprese, mentre si tiene conto dell'effetto benefico della precompressione valutando una minore inclinazione delle bielle in base alla tensione principale di trazione presente nella sezione a quota baricentrica.

L'inclinazione così determinata viene comunque limitata come indicato nelle norme citate.

Verifica sezione $X=0,00$ - appoggio

Prima fase: sola trave

Sezione di calcolo :

n.	Y	Z
1	-32,00	0,00
2	-35,00	3,00
3	-35,00	60,00
4	35,00	60,00
5	35,00	3,00
6	32,00	0,00
7	-32,00	0,00

$$A = 4191,000$$

$$J_f = 1252410,2459$$

$$Y_g = 30,06$$

<nessuna armatura di precompressione>

Armature lente longitudinali :

n.	Z	area	
1	3,00	8,042	4Ø16 armatura longit. appoggio

$$n = 15,000$$

$$A_{id} = 4303,595$$

$$J_{f,id} = 1332713,4400$$

$$Y_{g,id} = 29,35$$

Sollecitazioni :

istante	M _{esterno}
prima del getto	0,00
dopo getto 2a fase	0,00

Tensioni sul calcestruzzo :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{i,max}$
prima del getto	0,00	0,00
dopo getto 2a fase	0,00	0,00

Tensioni sugli acciai :

	σ_{sp}	$\sigma_{long,inf}$
prima del getto	0,00	0,00
dopo getto 2a fase	0,00	0,00

Momenti di rottura in flessione retta

$$\Delta\varepsilon \text{ armature pretese: } \varepsilon_{sp,z=0,00} = 0,00000$$

fless.	Z asse neutro	Mr	ε_{sup}	Z ε_{sup}	ε_{inf}	Z ε_{inf}
(+)	55,38	1,743218E7	-0,00088	60,00	0,01000	3,00
(-)	2,04	-600978,70	0,00166	3,00	-0,00350	0,00

Verifica rottura a taglio

Calcestruzzo:	θ [rad]	b _w	Staffe:	A _{sw}
	0,785	70,00		0,314

d	K	A _{sl}	ρ_l	σ_{cp}	α_c
---	---	-----------------	----------	---------------	------------

57,00 1,592 0,000 0,0000 0,00 1,000

V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}
189591,40	630640,60	2322330,00

$$V_{d,max} = 277875,12 < 630640,58$$

Seconda fase: trave + getto in opera

Tensioni sul calcestruzzo :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{i,max}$
trave prefabbricata	0,00	0,00
getto in opera	0,00	0,00

Verifica in esercizio

Sezione di calcolo :

n.	Y	Z	
1	-32,00	0,00	
2	-35,00	3,00	
3	-35,00	60,00	
4	35,00	60,00	
5	35,00	3,00	
6	32,00	0,00	fine prefabb.
7	-32,00	0,00	
8	-152,50	90,00	getto in opera
9	57,50	90,00	(m=1,000)
10	57,50	60,00	
11	-152,50	60,00	
12	-152,50	90,00	

$$A = 10491,000$$

$$J_f = 6807247,2872$$

$$Y_g = 57,05$$

<nessuna armatura di precompressione>

Armature lente longitudinali :

n.	Z	area	
1	3,00	8,042	4Ø16 armatura longit. appoggio

$$n = 15,000$$

$$A_{id} = 10603,595$$

$$J_{f,id} = 7132665,2783$$

$$Y_{g,id} = 56,47$$

Cadute di tensione da maturazione soletta a $t=inf.$:

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	48,9%	3019,69	2,4%
rilassamento acciaio	24,1%	1473,32	1,2%
viscosità cls	100,0%	6209,67	4,9%

Tensioni sul cls - 60X70 :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{e,min}$	$\sigma_{i,max}$	$\sigma_{i,min}$
dopo iniezione cavi	0,00	0,00	0,00	0,00
$t=inf.$ -SLE Rare	0,00	0,00	0,00	0,00

Tensioni sul cls - getto in opera :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{e,min}$	$\sigma_{i,max}$	$\sigma_{i,min}$
dopo iniezione cavi	0,00	0,00	0,00	0,00
$t=inf.$ -SLE Rare	0,00	0,00	0,00	0,00

t=inf.-SLE Frequenti	0,00	0,00	0,00	0,00
t=inf.-SLE Quasi Permanenti	0,00	0,00	0,00	0,00

Tensioni sugli acciai :

	σ_{sp}	$\sigma_{long,inf}$
dopo iniezione cavi	0,00	0,00
t=inf.-SLE Rare	0,00	0,00
t=inf.-SLE Frequenti	0,00	0,00
t=inf.-SLE Quasi Permanenti	0,00	0,00

Momenti di rottura per flessione retta

armature di precompressione :

	Z	$\Delta \epsilon_{sp}$				
Armature pretese	0,00	0,00000				
fless.	Z asse neutro	Mr	ϵ_{sup}	Z ϵ_{sup}	ϵ_{inf}	Z ϵ_{inf}
(+)	85,95	2,6945E7	-0,00049	90,00	0,01000	3,00
(-)	2,04	-600520,90	0,00166	3,00	-0,00350	0,00

Verifica rottura per taglio

Calcestruzzo:	θ [rad]	bw	Staffe:	A _{sw}
	0,785	70,00		0,314

d	K	A _{sl}	ρ_l	σ_{cp}	α_c
---	---	-----------------	----------	---------------	------------

87,00 1,479 0,000 0,0000 0,00 1,000

V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}
259156,50	962556,70	3544608,00

$$V_{d,max} = 753071,59 < 962556,67$$

Verifica sezione X=200,00 - L/8

Prima fase: sola trave

Sezione di calcolo :

n.	Y	Z
1	-32,00	0,00
2	-35,00	3,00
3	-35,00	60,00
4	35,00	60,00
5	35,00	3,00
6	32,00	0,00
7	-32,00	0,00

$$A = 4191,000$$

$$J_f = 1252410,2459$$

$$Y_g = 30,06$$

Armature di precompressione :

n.	Z	area
1	55,00	5,560
2	9,50	11,120
3	5,50	16,680

Armature lente longitudinali :

n.	Z	area	
1	3,00	15,205	4Ø22 lembo inferiore
2	58,00	15,205	4Ø22 lembo superiore

n = 6,000

$A_{i,d} = 4509,853$

$J_{f,id} = 1457230,4067$

$Y_{g,id} = 29,52$

Cadute di tensione prima del taglio trefoli :

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	25,5%	1575,90	1,3%
rilassamento acciaio	30,6%	1870,57	1,5%

Sollecitazioni :

istante	$M_{esterno}$	$N_{precomp.}$	$M_{precomp.}$
t=0 dopo taglio trefoli	14383805,25	-4073373,86	-61014834,82
prima del getto	14383805,25	-3811671,89	-57094815,89
dopo getto 2a fase	36005846,06	-3810502,08	-57077293,41

Tensioni sul calcestruzzo :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{i,max}$
t=0 dopo taglio trefoli	26,10	-1803,44
prima del getto	5,10	-1668,86
dopo getto 2a fase	-447,11	-1230,80

Tensioni sugli acciai :

	σ_{sp}	$\sigma_{long,inf}$	$\sigma_{long,sup}$
t=0 dopo taglio trefoli	115385,94	-8559,84	-174,42
prima del getto	108018,53	-7925,80	-253,51
dopo getto 2a fase	109089,80	-5958,08	-2366,19

Cadute di tensione dal taglio trefoli al getto soletta :

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	25,5%	1575,90	1,3%
rilassamento acciaio	19,1%	1170,23	0,9%
viscosità cls	45,0%	5098,65	4,1%

Cadute di tensione durante maturazione soletta :

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	0,1%	8,51	0,0%
rilassamento acciaio	0,1%	4,15	0,0%
viscosità cls	0,2%	22,40	0,0%

Momenti di rottura in flessione retta

$\Delta\varepsilon$ armature pretese: $\varepsilon_{sp,z=15,08}=0,00555$

fless.	Z asse neutro	Mr	ε_{sup}	Z ε_{sup}	ε_{inf}	Z ε_{inf}
(+)	30,39	1,948119E8	-0,00350	60,00	0,00324	3,00
(-)	18,53	-7,010377E7	0,00746	58,00	-0,00350	0,00

$M_{d,max} = 48607892,19 < M_r$

Verifica rottura a taglio

Calcestruzzo:	θ [rad]	bw	Staffe:	A _{sw}
	0,381	70,00		0,157

d	K	A _{sl}	ρ _l	σ _{cp}	α _c
58,00	1,587	20,765	0,0051	909,49	1,250

V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}
774897,90	802129,10	2037134,00

$$V_{d,max} = 208406,34 < 802129,11$$

Seconda fase: trave + getto in opera

Tensioni sul calcestruzzo :

	σ _{e,max}	σ _{i,max}
trave prefabbricata	-447,21	-1230,20
getto in opera	0,00	0,00

Verifica in esercizio

Sezione di calcolo :

n.	Y	Z	
1	-32,00	0,00	
2	-35,00	3,00	
3	-35,00	60,00	
4	35,00	60,00	
5	35,00	3,00	
6	32,00	0,00	fine prefabb.
7	-32,00	0,00	
8	-152,50	90,00	getto in opera

9	57,50	90,00	(m=0,895)
10	57,50	60,00	
11	-152,50	60,00	
12	-152,50	90,00	

$$A = 9828,754$$

$$J_f = 6529774,6291$$

$$Y_g = 55,84$$

Armature di precompressione :

n.	Z	area
1	55,00	5,560
2	9,50	11,120
3	5,50	16,680

Armature lente longitudinali :

n.	Z	area	
1	3,00	15,205	4Ø22 lembo inferiore
2	58,00	15,205	4Ø22 lembo superiore
3	87,00	22,117	11Ø16 superiore
4	63,00	22,117	11Ø16 inferiore

$$n = 6,000$$

$$A_{id} = 10368,775$$

$$J_{f,id} = 7182214,8977$$

$$Y_{g,id} = 55,22$$

Cadute di tensione da maturazione soletta a t=inf. :

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	48,9%	3019,69	2,4%

rilassamento acciaio	24,1%	1473,32	1,2%
viscosità cls	54,8%	6209,67	4,9%

Tensioni sul cls - 60X70 :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{e,min}$	$\sigma_{i,max}$	$\sigma_{i,min}$
dopo iniezione cavi	-447,21	-447,21	-1230,20	-1230,20
t=inf.-SLE Rare	-422,60	-462,60	-620,12	-1082,27

Tensioni sul cls - getto in opera

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{e,min}$	$\sigma_{i,max}$	$\sigma_{i,min}$
dopo iniezione cavi	0,00	0,00	0,00	0,00
t=inf.-SLE Rare	-33,16	-293,64	22,02	-13,78

Tensioni sugli acciai :

	σ_{sp}	$\sigma_{long,inf}$	$\sigma_{long,sup}$
dopo iniezione cavi	109056,86	-5955,25	-2366,54
t=inf.-SLE Rare	111321,08	-3061,21	-2520,97
t=inf.-SLE Frequenti	110879,22	-3636,10	-2520,97
t=inf.-SLE Quasi Permanenti	110011,20	-4765,43	-2520,97

Momenti di rottura per flessione retta

armature di precompressione :

	Z	$\Delta \epsilon_{sp}$				
fless.	Z asse neutro	Mr	ϵ_{sup}	Z ϵ_{sup}	ϵ_{inf}	Z ϵ_{inf}
(+)	69,42	3,958689E8	-0,00310	90,00	0,01000	3,00

(-) 27,79 -1,709748E8 0,00746 87,00 -0,00350 0,00

$$M_{d,max} = 131465916,31 < M_r$$

Verifica rottura per taglio

Calcestruzzo:	θ [rad]	b_w	Staffe:	A_{sw}
	0,381	70,00		0,157

d	K	A_{sl}	ρ_l	σ_{cp}	α_c
87,00	1,479	43,005	0,0071	824,02	1,250

V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}
1096841,00	1203196,00	3055697,00

$$V_{d,max} = 599018,83 < 1203195,84$$

Verifica sezione X=400,00 - L/4

Prima fase: sola trave

Sezione di calcolo :

n.	Y	Z
1	-32,00	0,00
2	-35,00	3,00
3	-35,00	60,00
4	35,00	60,00
5	35,00	3,00
6	32,00	0,00
7	-32,00	0,00

$$A = 4191,000$$

$$J_f = 1252410,2459$$

$$Y_g = 30,06$$

Armature di precompressione :

n.	Z	area
1	55,00	5,560
2	9,50	11,120
3	5,50	16,680

Armature lente longitudinali :

n.	Z	area	
1	3,00	15,205	4Ø22 lembo inferiore
2	58,00	15,205	4Ø22 lembo superiore

$$n = 6,000$$

$$A_{id} = 4509,853$$

$$J_{f,id} = 1457230,4067$$

$$Y_{g,id} = 29,52$$

Cadute di tensione prima del taglio trefoli :

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	25,5%	1575,90	1,3%
rilassamento acciaio	30,6%	1870,57	1,5%

Sollecitazioni :

istante	M _{esterno}	N _{precomp.}	M _{precomp.}
t=0 dopo taglio trefoli	24657951,85	-4073373,86	-61014834,82
prima del getto	24657951,85	-3824560,72	-57287876,89
dopo getto 2a fase	61724307,54	-3823571,70	-57273062,43

Tensioni sul calcestruzzo :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{i,max}$
t=0 dopo taglio trefoli	-188,78	-1595,29
prima del getto	-208,75	-1467,33
dopo getto 2a fase	-983,96	-716,38

Tensioni sugli acciai :

	σ_{sp}	$\sigma_{long,inf}$	$\sigma_{long,sup}$
t=0 dopo taglio trefoli	115894,98	-7624,84	-1178,30
prima del getto	108890,41	-7022,02	-1253,50
dopo getto 2a fase	110726,86	-3648,80	-4875,22

Cadute di tensione dal taglio trefoli al getto soletta :

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	25,5%	1575,90	1,3%
rilassamento acciaio	19,1%	1170,23	0,9%
viscosità cls	43,1%	4712,29	3,8%

Cadute di tensione durante maturazione soletta :

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	0,1%	8,51	0,0%
rilassamento acciaio	0,1%	4,15	0,0%
viscosità cls	0,2%	16,98	0,0%

Momenti di rottura in flessione retta

$\Delta\varepsilon$ armature pretese: $\varepsilon_{sp,z=15,08}=0,00557$

fless.	Z asse neutro	Mr	ε_{sup}	Z ε_{sup}	ε_{inf}	Z ε_{inf}
(+)	30,38	1,947751E8	-0,00350	60,00	0,00323	3,00

(-) 18,59 -7,003497E7 0,00742 58,00 -0,00350 0,00

$$M_{d,max} = 83327815,18 < M_r$$

Verifica rottura a taglio

Calcestruzzo:	θ [rad]	b_w	Staffe:	A_{sw}
	0,381	70,00		0,157

d	K	A_{sl}	ρ_l	σ_{cp}	α_c
58,00	1,587	43,005	0,0106	912,57	1,250

V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}
837475,90	802129,10	2037134,00

$$V_{d,max} = 138937,56 < 837475,92$$

Seconda fase: trave + getto in opera

Tensioni sul calcestruzzo :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{i,max}$
trave prefabbricata	-984,04	-715,87
getto in opera	0,00	0,00

Verifica in esercizio

Sezione di calcolo :

n.	Y	Z
1	-32,00	0,00
2	-35,00	3,00
3	-35,00	60,00
4	35,00	60,00

5	35,00	3,00	
6	32,00	0,00	fine prefabb.
7	-32,00	0,00	
8	-152,50	90,00	getto in opera
9	57,50	90,00	(m=0,895)
10	57,50	60,00	
11	-152,50	60,00	
12	-152,50	90,00	

$$A = 9828,754$$

$$J_f = 6529774,6291$$

$$Y_g = 55,84$$

Armature di precompressione :

n.	Z	area
1	55,00	5,560
2	9,50	11,120
3	5,50	16,680

Armature lente longitudinali :

n.	Z	area	
1	3,00	15,205	4Ø22 lembo inferiore
2	58,00	15,205	4Ø22 lembo superiore
3	87,00	22,117	11Ø16 superiore
4	63,00	22,117	11Ø16 inferiore

$$n = 6,000$$

$$A_{id} = 10368,775$$

$$J_{f,id} = 7182214,8977$$

$$Y_{g,id} = 55,22$$

Cadute di tensione da maturazione soletta a t=inf. :

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	48,9%	3019,69	2,4%
rilassamento acciaio	24,1%	1473,32	1,2%
viscosità cls	56,8%	6209,67	4,9%

Tensioni sul cls - 60X70 :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{e,min}$	$\sigma_{i,max}$	$\sigma_{i,min}$
dopo iniezione cavi	-984,04	-984,04	-715,87	-715,87
t=inf.-SLE Rare	-959,43	-1027,71	220,85	-567,94

Tensioni sul cls - getto in opera :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{e,min}$	$\sigma_{i,max}$	$\sigma_{i,min}$
dopo iniezione cavi	0,00	0,00	0,00	0,00
t=inf.-SLE Rare	-33,16	-477,75	22,02	-39,08

Tensioni sugli acciai :

	σ_{sp}	$\sigma_{long,inf}$	$\sigma_{long,sup}$
dopo iniezione cavi	110699,02	-3646,41	-4875,52
t=inf.-SLE Rare	114150,34	792,11	-5029,95
t=inf.-SLE Frequenti	113396,01	-189,31	-5029,95
t=inf.-SLE Quasi Permanenti	111917,42	-2113,04	-5029,95

Momenti di rottura per flessione retta

armature di precompressione :

	Z	$\Delta\varepsilon_{sp}$				
fless.	Z asse neutro	Mr	ε_{sup}	Z ε_{sup}	ε_{inf}	Z ε_{inf}
(+)	69,42	3,958689E8	-0,00310	90,00	0,01000	3,00

(-) 28,06 -1,703378E8 0,00735 87,00 -0,00350 0,00

$$M_{d,max} = 224762255,41 < M_r$$

Verifica rottura per taglio

Calcestruzzo:	θ [rad]	b_w	Staffe:	A_{sw}
	0,381	70,00		0,157

d	K	A_{sl}	ρ_l	σ_{cp}	α_c
87,00	1,479	43,005	0,0071	827,14	1,250

V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}
1099689,00	1203196,00	3055697,00

$$V_{d,max} = 447785,83 < 1203195,84$$

Verifica sezione X=800,00 - L/2

Prima fase: sola trave

Sezione di calcolo :

n.	Y	Z
1	-32,00	0,00
2	-35,00	3,00
3	-35,00	60,00
4	35,00	60,00
5	35,00	3,00
6	32,00	0,00
7	-32,00	0,00

$$A = 4191,000$$

$$J_f = 1252410,2459$$

$$Y_g = 30,06$$

Armature di precompressione :

n.	Z	area
1	55,00	5,560
2	9,50	11,120
3	5,50	16,680

Armature lente longitudinali :

n.	Z	area	
1	3,00	15,205	4Ø22 lembo inferiore
2	58,00	15,205	4Ø22 lembo superiore

$$n = 6,000$$

$$A_{id} = 4509,853$$

$$J_{r,id} = 1457230,4067$$

$$Y_{g,id} = 29,52$$

Cadute di tensione prima del taglio trefoli :

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	25,5%	1575,90	1,3%
rilassamento acciaio	30,6%	1870,57	1,5%

Sollecitazioni :

istante	$M_{esterno}$	$N_{precomp.}$	$M_{precomp.}$
t=0 dopo taglio trefoli	32890968,00	-4073373,86	-61014834,82
prima del getto	32890968,00	-3834888,96	-57442583,10
dopo getto 2a fase	82333368,00	-3834044,82	-57429938,67

Tensioni sul calcestruzzo :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{i,max}$
t=0 dopo taglio trefoli	-360,96	-1428,50
prima del getto	-380,11	-1305,85
dopo getto 2a fase	-1414,16	-304,16

Tensioni sugli acciai :

	σ_{sp}	$\sigma_{long,inf}$	$\sigma_{long,sup}$
t=0 dopo taglio trefoli	116302,88	-6875,60	-1982,75
prima del getto	109589,07	-6297,80	-2054,82
dopo getto 2a fase	112038,70	-1798,30	-6885,80

Cadute di tensione dal taglio trefoli al getto soletta :

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	25,5%	1575,90	1,3%
rilassamento acciaio	19,1%	1170,23	0,9%
viscosità cls	41,4%	4402,69	3,5%

Cadute di tensione durante maturazione soletta :

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	0,1%	8,51	0,0%
rilassamento acciaio	0,1%	4,15	0,0%
viscosità cls	0,1%	12,64	0,0%

Momenti di rottura in flessione retta

$\Delta\varepsilon$ armature pretese: $\varepsilon_{sp,z=15,08}=0,00558$

fless.	Z asse neutro	Mr	ε_{sup}	Z ε_{sup}	ε_{inf}	Z ε_{inf}
(+)	30,37	1,94741E8	-0,00350	60,00	0,00323	3,00
(-)	18,63	-6,997496E7	0,00740	58,00	-0,00350	0,00

$$M_{d,max} = 111150046,80 < M_r$$

Verifica rottura a taglio

Calcestruzzo:	θ [rad]	b_w	Staffe:	A_{sw}	
	0,785	70,00		0,157	
d	K	A_{sl}	ρ_l	σ_{cp}	α_c
58,00	1,587	43,005	0,0106	915,03	1,250
V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}			
838976,70	320852,20	2953840,00			

$$V_{d,max} = 0,00 < 838976,73$$

Seconda fase: trave + getto in opera

Tensioni sul calcestruzzo :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{i,max}$
trave prefabbricata	-1414,23	-303,73
getto in opera	0,00	0,00

Verifica in esercizio

Sezione di calcolo :

n.	Y	Z
1	-32,00	0,00
2	-35,00	3,00
3	-35,00	60,00
4	35,00	60,00
5	35,00	3,00

6	32,00	0,00	fine prefabb.
7	-32,00	0,00	
8	-152,50	90,00	getto in opera
9	57,50	90,00	(m=0,895)
10	57,50	60,00	
11	-152,50	60,00	
12	-152,50	90,00	

$$A = 9828,754$$

$$J_f = 6529774,6291$$

$$Y_g = 55,84$$

Armature di precompressione :

n.	Z	area
1	55,00	5,560
2	9,50	11,120
3	5,50	16,680

Armature lente longitudinali :

n.	Z	area	
1	3,00	15,205	4Ø22 lembo inferiore
2	58,00	15,205	4Ø22 lembo superiore
3	87,00	22,117	11Ø16 superiore
4	63,00	22,117	11Ø16 inferiore

$$n = 6,000$$

$$A_{id} = 10368,775$$

$$J_{f,id} = 7182214,8977$$

$$Y_{g,id} = 55,22$$

Cadute di tensione da maturazione soletta a $t=inf.$:

	%	$\Delta\sigma_{sp}$	$\Delta\sigma_{sp}/\sigma_{spi}$
ritiro cls	48,9%	3019,69	2,4%
rilassamento acciaio	24,1%	1473,32	1,2%
viscosità cls	58,4%	6209,67	4,9%

Tensioni sul cls - 60X70 :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{e,min}$	$\sigma_{i,max}$	$\sigma_{i,min}$
dopo iniezione cavi	-1414,23	-1414,23	-303,73	-303,73

Tensioni sul cls - getto in opera :

	$\sigma_{e,max}$	$\sigma_{e,min}$	$\sigma_{i,max}$	$\sigma_{i,min}$
dopo iniezione cavi	0,00	0,00	0,00	0,00
t=inf.-SLE Rare	-33,16	-617,09	22,02	-58,23

Tensioni sugli acciai :

	σ_{sp}	$\sigma_{long,inf}$	$\sigma_{long,sup}$
dopo iniezione cavi	112014,93	-1796,25	-6886,05
t=inf.-SLE Rare	116364,73	3811,24	-7040,48
t=inf.-SLE Frequenti	115373,21	2521,21	-7040,48
t=inf.-SLE Quasi Permanenti	113444,93	12,42	-7040,48

Momenti di rottura per flessione retta

armature di precompressione :

	Z	$\Delta\varepsilon_{sp}$				
fless.	Z asse neutro	Mr	ε_{sup}	Z ε_{sup}	ε_{inf}	Z ε_{inf}
	15,08	0,00547				
(+)	69,42	3,958689E8	-0,00310	90,00	0,01000	3,00
(-)	28,27	-1,697859E8	0,00727	87,00	-0,00350	0,00

$$M_{d,max} = 296973433,89 < M_r$$

Verifica rottura per taglio

Calcestruzzo:	θ [rad]	b_w	Staffe:	A_{sw}	
	0,381	70,00		0,157	
d	K	A_{sl}	ρ_l	σ_{cp}	α_c
87,00	1,479	43,005	0,0071	829,64	1,250
V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}			
1101972,00	1203196,00	3055697,00			

$$V_{d,max} = 112495,08 < 1203195,84$$

6. DIMENSIONAMENTO ISOLATORI IN GOMMA

In base alle reazioni e alle deformazioni esposte nel capitolo precedente si procede alla scelta degli isolatori.

Il committente ha richiesto l'utilizzo di isolatori in gomma

Si scelgono in base al carico massimo verticale agente sull'appoggio (circa 775.00 KN).

Si ipotizza in questa fase un isolatore con le seguenti caratteristiche:

spostamento massimo +/- 33 mm

carico verticale massimo in condizioni statiche 775.00 KN

carico verticale massimo in condizioni sismiche 355.00 KN

smorzamento 10%

k_r (rigidezza orizzontale) = 2.04 KN/mm

7. DIMENSIONAMENTO GIUNTO DI DILATAZIONE

Per "capacità di spostamento" dei giunti di dilatazione posti alle estremità dell'impalcato si intende la capacità di deformarsi in allungamento (dilatazione), di accorciarsi (contrazione) e di deformarsi trasversalmente (scorrimento). I giunti sono stati previsti secondo i seguenti indici prestativi:

- Devono garantire come capacità di spostamento, senza danneggiarsi, l'assorbimento degli spostamenti longitudinali e trasversali dovuti al normale esercizio dell'opera (SLE) per le variazioni termiche, l'azione di frenatura, l'azione del vento, le azioni dei carichi mobili e quelle dovute ai carichi permanenti portati;
- Devono garantire come capacità di spostamento, senza danneggiarsi, l'assorbimento degli spostamenti longitudinali e trasversali dovuti allo Stato Limite di Danno (SLD) in condizione sismica, opportunamente combinati con quelli derivanti dalle variazioni termiche e dai carichi permanenti portati;
- Devono garantire la fruibilità del ponte in condizioni sismiche violente (SLC) opportunamente combinato con le variazioni termiche e i carichi permanenti, anche se irreversibilmente danneggiati in termini di capacità di spostamento;
- Devono evitare, in termini di distanza strutturale tra la spalle e la testata della soletta, fenomeni longitudinali di martellamento per un sisma violento (SLC) opportunamente combinato con le variazioni termiche e i carichi permanenti.

In base alle dilatazioni presenti sull'impalcato (si vedano immagini riportate nei capitoli precedenti) si prevede un giunto che abbia capacità di spostamento longitudinale pari a 66 mm.

8. DIMENSIONAMENTO DELLA SOLETTA IN CEMENTO ARMATO

I carichi gravanti sulla soletta sono riportati nel capitolo dedicato al dimensionamento dell'impalcato.

La tabella seguente riassume le sollecitazioni agenti

STATO LIMITE	M ⁺ (KNm)	M ⁻ (KNm)
SLU	55.03	- 45.56
SLE RARE	40.74	- 33.38
SLE FREQUENTI	17.37	-17.51
SLE QUASI PERMANENTI	11.60	-15.38

Le verifiche sono condotte su una strisciata di trave unitaria (le sollecitazioni infatti si riferiscono ad una soletta di larghezza 1.00 ml).

Data la presenza della predalle (5 cm) lo spessore della soletta si considera ridotto, pari a 25 cm.

La sezione da verificare ha quindi dimensioni 100*26.

La verifica viene condotta tramite l'ausilio del programma PRO_VLIM, modulo aggiuntivo del programma PRO_SAP per la verifica delle sezioni.

Il copri ferro è assunto pari a 3.50 cm.

Si arma la sezione con ϕ 18/20 cm.

La verifica è condotta in ottemperanza alle NTC 2008.

Geometria della sezione

Vert.	X	Y	
	n.	cm	cm
	1	0.0	0.0
	2	0.0	25.0
	3	100.0	25.0

4 100.0 0.0



FIGURA 8-1 GEOMETRIA

Armature

Pos.	X	Y	AreaPretens.		(s/n)
			cm	cmq	
n.		cm	cm	cmq	
1	19.7	20.5	2.5		no
2	34.8	20.5	2.5		no
3	50.0	20.5	2.5		no
4	65.2	20.5	2.5		no
5	80.3	20.5	2.5		no
6	80.3	4.5	2.5		no
7	65.2	4.5	2.5		no
8	50.0	4.5	2.5		no
9	34.8	4.5	2.5		no
10	19.7	4.5	2.5		no

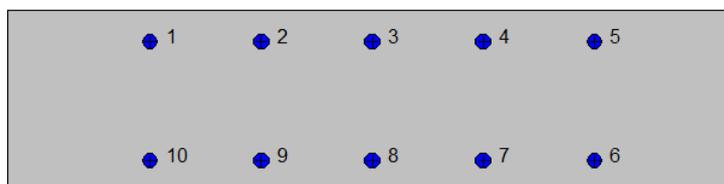


FIGURA 8-2 ARMATURE

Caratteristiche limite della sezione

Nu	Mxu	Myu	Stato Sez.
kN	kN m	kN m	
-995.75	0.0000	0.0000	Completamente tesa
5699.08	0.0000	0.0003	Completamente compressa
0.00	95.9983	0.0000	Fibre inferiori tese
0.00	-95.9983	0.0000	Fibre superiori tese
0.00	0.0000	388.9290	Fibre di sinistra tese
0.00	0.0000	-388.9290	Fibre di destra tese

Verifiche stato limite ultimo

Per ogni combinazione di carico saranno svolte le verifiche:

Verifica per Mxu, Myu e Nu proporzionali (sigla verifica: P)

e in caso di verifica proporzionale positiva:

Verifica con rapporto Mxu, Myu assegnato (sigla verifica: M)

Verifica con Nu costante (sigla verifica: N)

Cmb.	N	Mx	My	Tipo	Nu	Mxu	Myu	Sd/Su	Verif.
	kN	kN m	kN m		kN	kN m	kN m		
1	0.00	55.0300	0.0000	P	0.00	95.9983	0.0000	0.570	OK
				M	n.d.	n.d.	n.d.	n.d.	
				N	0.00	95.9983	0.0000	0.570	
2	0.00	-45.5600	0.0000	P	0.00	-95.9983	0.0000	0.470	OK
				M	n.d.	n.d.	n.d.	n.d.	
				N	0.00	-95.9983	0.0000	0.470	

Riepilogo combinazioni maggiormente gravose:

Cmb.	N	Mx	My	Tipo	Nu	Mxu	Myu	Sd/Su	Verif.
	kN	kN m	kN m		kN	kN m	kN m		
1	0.00	55.0300	0.0000	P	0.00	95.9983	0.0000	0.570	OK
1	0.00	55.0300	0.0000	M	n.d.	n.d.	n.d.	n.d.	OK
1	0.00	55.0300	0.0000	N	0.00	95.9983	0.0000	0.570	OK

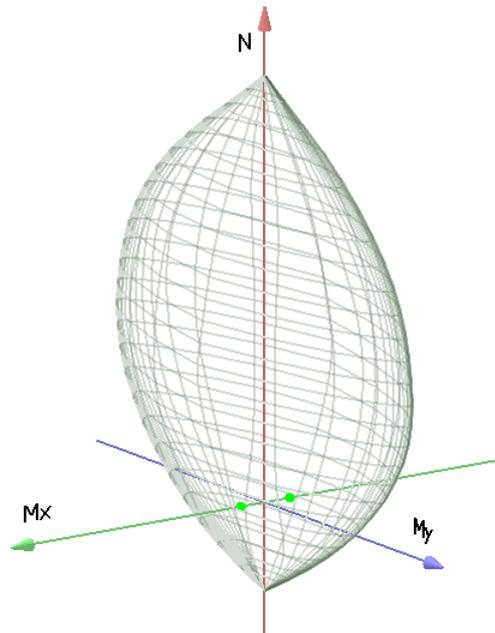


FIGURA 8-3 DOMINIO SLU

Verifiche stato limite di esercizio per c. c. rare

Valori limite (tensioni: segno (-) = compressione, (+) = trazione):

CLS: $\sigma_L = 19.92$ kN/mq (verifica Ok per $\sigma/\sigma_L < 1$)

Acciaio: $\sigma_a = 360.00$ kN/mq (verifica Ok per $\sigma/\sigma_a < 1$)

Cmb	Mx	My	N	σ	σ/σ_L	σ_a	σ_a/σ_a
n. e stato	kN m	kN m	kN	kN/mq		kN/mq	
3 OK	40.7400	0.0000	0.00	-5.75	0.29	178.69	0.50

4 OK -33.3800 0.0000 0.00 -4.71 0.24 146.41 0.41

Verifiche stato limite di esercizio per c. c. frequenti

Valori limite:

Fessure: $WkL = 0.40$ mm (verifica Ok per $Wk/WkL < 1$)

	Cmb	Mx	My	N	Wk	Wk/WkL
n. e stato		kN m	kN m	kN	mm	
5 OK	17.3700	0.0000	0.00	0.00	0.00	0.00
6 OK	-17.5100	0.0000	0.00	0.00	0.00	0.00

Verifiche stato limite di esercizio per c. c. quasi permanenti

Valori limite:

CLS: $\sigma L = 14.94$ kN/mq (verifica Ok per $\sigma/\sigma L < 1$)

Fessure: $WkL = 0.30$ mm (verifica Ok per $Wk/WkL < 1$)

	Cmb	Mx	My	N	σ	$\sigma/\sigma L$	Wk/WkL	
n. e stato		kN m	kN m	kN	kN/mq		mm	
7 OK	11.6000	0.0000	0.00	0.00	-1.64	0.11	0.00	0.00
8 OK	-15.3800	0.0000	0.00	0.00	-2.17	0.15	0.00	0.00

9. DIMENSIONAMENTO DELLE PREDALLES

La soletta dell'impalcato presenta andamento parallelo alla careggiata stradale. Le predalles risultano quindi avere geometrie diverse.

Le predalles intermedie presentano luci ridotte e, al fine di disporre correttamente il traliccio, presentano schema statico di semplice appoggio. Non si ritiene dimensionante in questa fase il dimensionamento delle predalles intermedie in quanto fungono solo da cassero a perdere per una luce ridotta.

Si procede alla verifica della predalles più sollecitata, quella laterale, che presenta schema statico di trave a due campate, una a sbalzo ed una in semplice appoggio. La campata in semplice appoggio ha luce 115.00 cm, mentre lo sbalzo di 155.00 cm.

Per le lastre predalle si prevedono moduli da 120 cm, armati con 6 trallici, ognuno di essi costituito da due ferri longitudinali inferiori $\phi_i = 14\text{mm}$ ed uno superiore $\phi_s = 16\text{ mm}$ e da una doppia staffatura continua $d_s = 10\text{mm}/200$ (vedi schema di seguito riportato).

Per il traliccio si prevede un'altezza complessiva di 190 mm

Le caratteristiche geometriche assunte per il traliccio sono le seguenti:

$$H = 160\text{ mm}$$

$$\Phi_s = 16\text{ mm}$$

$$\Phi_i = 12\text{ mm}$$

$$d_s = \phi\ 10/20\text{ cm}$$

$$\beta = 10^\circ$$

$$\alpha = 62^\circ$$

VISTA TRALICCIO

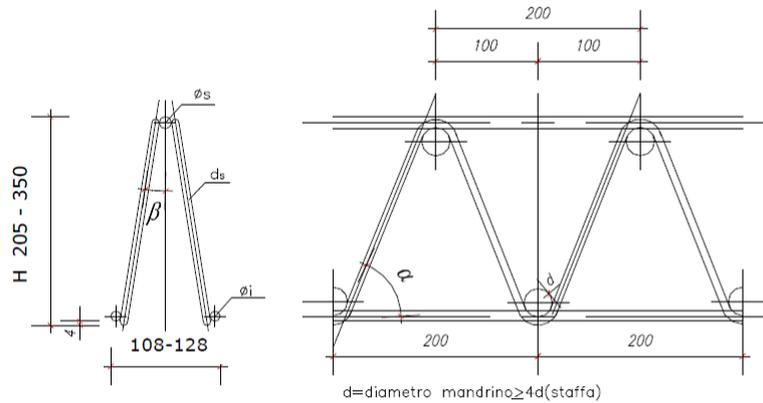


FIGURA 9-1 TRALICCIO

Si procede quindi alla verifica del solaio con suddetto traliccio.

Considerando un copriferro di 25 mm l'altezza utile h del traliccio risulta di 132 mm.

I carichi in gioco sono di seguito riassunti:

p_L = peso lastra ($\gamma=25$ KN/mc) = 2.10 KN/m

p_g = peso getto ($\gamma=26$ KN/mc) = 9.36 KN/m

p_v = sovraccarico di costruzione (1.50 KN/mq) = 1.80 KN/m

F = Peso veletta e sopralzo del cordolino terminale = 8.00 KN.

L'immagine seguente mostra lo schema di carico utilizzato e i carichi assegnati al modello.



FIGURA 9-2 SCHEMA DI CARICO



FIGURA 9-3 PESO DELLA LASTRA

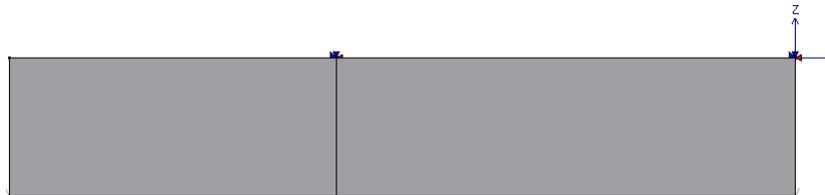


FIGURA 9-4 PESO DEL GETTO



FIGURA 9-5 SOVRACCARICO

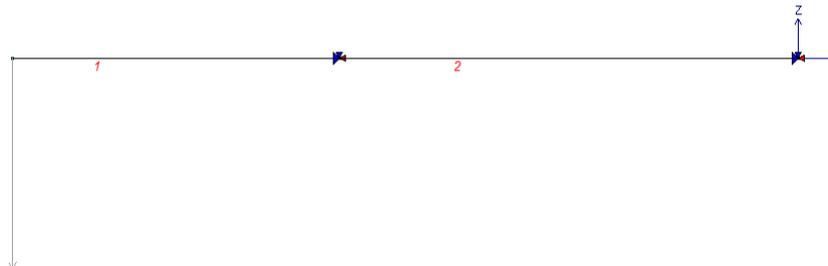


FIGURA 9-6 PESO VELETTA

Le immagini seguenti mostrano invece i momenti massimi generati dal singolo casi di carico.

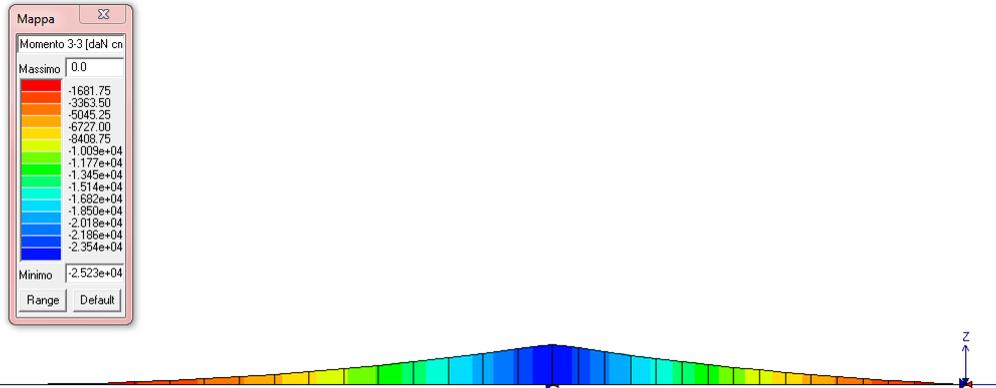


FIGURA 9-7 PESO DELLA LASTRA: DIAGRAMMA MOMENTO

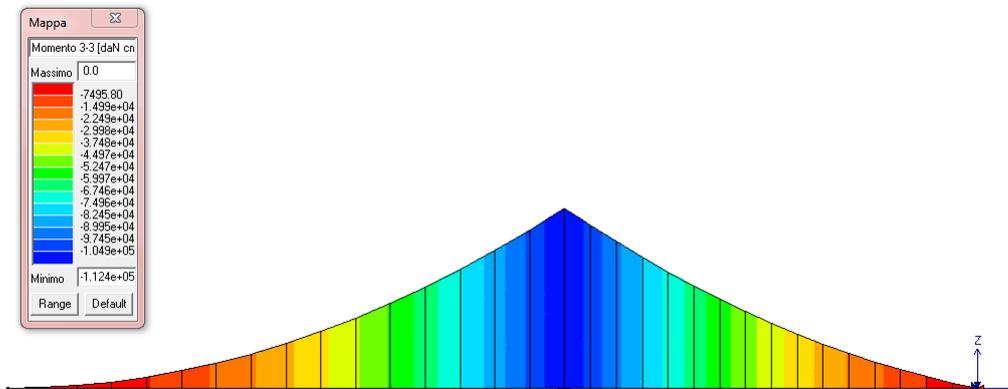


FIGURA 9-8 PESO GETTO: DIAGRAMMA MOMENTO

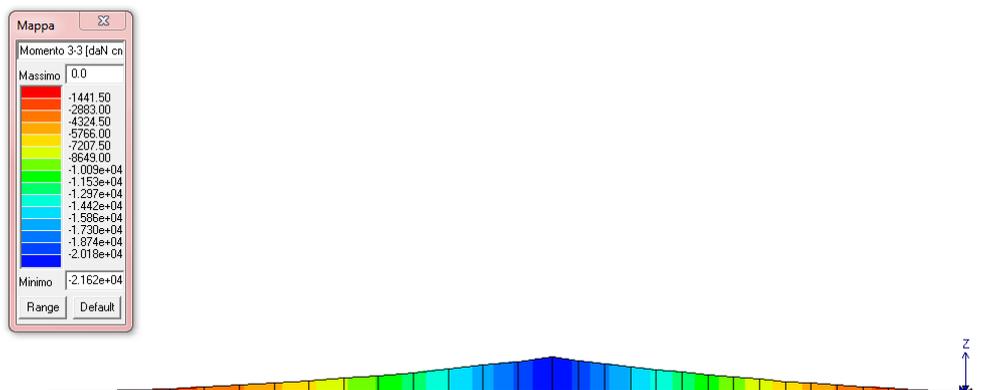


FIGURA 9-9 SOVRACCARICO: DIAGRAMMA MOMENTO

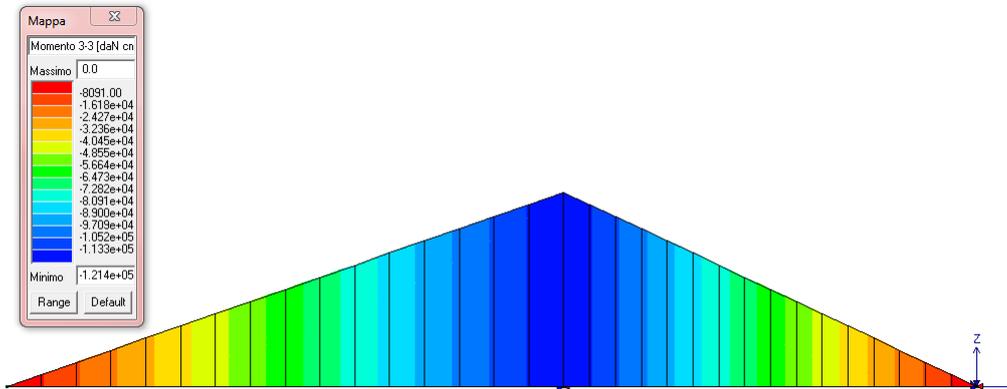


FIGURA 9-10 PESO VELETTA: DIAGRAMMA MOMENTO

Combinando i momenti ottenuti otteniamo i seguenti momenti agli SLU sulle predalles.

Dati i ridotti momenti si effettua la verifica solo in fase 2 e solo per momento negativo

Fase 2

$$M^r = 1.35 \cdot (2.52 + 11.24 + 12.14) + 1.50 \cdot 2.16 = 38.20 \text{ KNm}$$

Per quanto concerne il momento su ogni traliccio agisce una forza di:

$$F = M / (h \cdot 6) = 48.24 \text{ KN}$$

I ferri superiori del traliccio (1φ16) di acciaio B450C possono resistere ad una forza di circa 78.67 KN.

La verifica pertanto risulta soddisfatta.

10. DIMENSIONAMENTO DELLE SOTTOSTRUTTURE

10.1. SPALLA PASSANTE

10.1.1.1 Modellazione

Con l'ausilio del programma PRO_SAP viene modellata una trave su pali sulla quale gravano i pesi derivanti dall'impalcato e specificati nei capitoli precedenti.

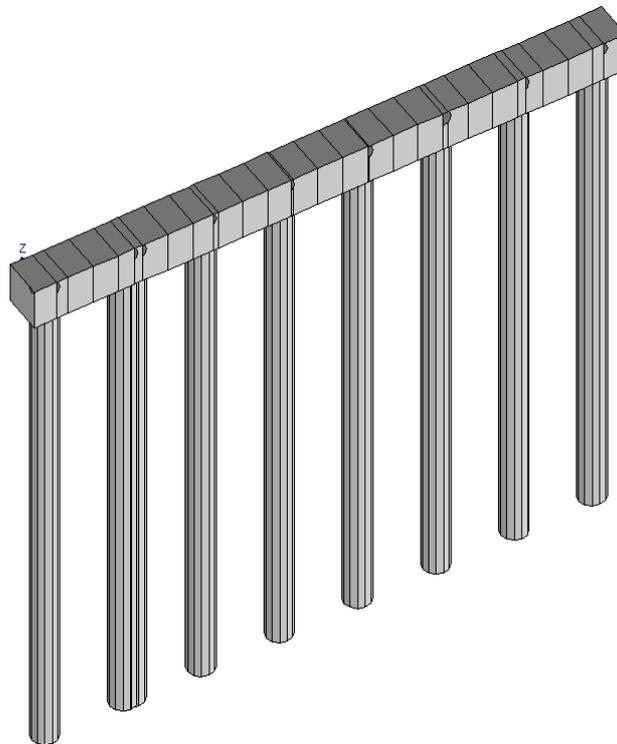


FIGURA 10-1 MODELLAZIONE UTILIZZATA VISTA 3D

Vengono inoltre modellati isolatori elastometrici per simulare lo smorzamento dei carichi derivanti dall'impalcato.



FIGURA 10-2 NUMERAZIONE DEI NODI



FIGURA 10-3 NUMERAZIONE DELLE ASTE

Si riportano in seguito le sezioni utilizzate e le caratteristiche dei nodi della modellazione.

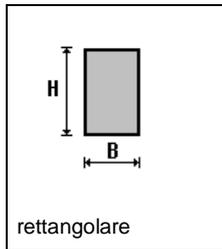
Il programma consente l'uso di sezioni diverse. Sono previsti i seguenti tipi di sezione:

1 sezione di tipo generico

Le sezioni utilizzate nella modellazione sono individuate da una sigla identificativa ed un codice numerico (gli elementi strutturali richiamano quest'ultimo nella propria descrizione). Per ogni sezione vengono riportati in tabella i seguenti dati:

Area	area della sezione
A V2	area della sezione/fattore di taglio (per il taglio in direzione 2)
A V3	area della sezione/fattore di taglio (per il taglio in direzione 3)
Jt	fattore torsionale di rigidità
J2-2	momento d'inerzia della sezione riferito all'asse 2
J3-3	momento d'inerzia della sezione riferito all'asse 3
W2-2	modulo di resistenza della sezione riferito all'asse 2
W3-3	modulo di resistenza della sezione riferito all'asse 3
Wp2-2	modulo di resistenza plastico della sezione riferito all'asse 2
Wp3-3	modulo di resistenza plastico della sezione riferito all'asse 3

I dati soprariportati vengono utilizzati per la determinazione dei carichi inerziali e per la definizione delle rigidità degli elementi strutturali; qualora il valore di Area V2 (e/o Area V3) sia nullo la deformabilità per taglio V2 (e/o V3) è trascurata. La valutazione delle caratteristiche inerziali delle sezioni è condotta nel riferimento 2-3 dell'elemento.



Per quanto concerne le sezioni di tipo generico (tipo 1.):

i valori dimensionali con prefisso B sono riferiti all'asse 2

i valori dimensionali con prefisso H sono riferiti all'asse 3

Id	Tipo	Area	A V2	A V3	Jt	J 2-2	J 3-3	W 2-2	W 3-3	Wp 2-2	Wp 3-3
		cm2	cm2	cm2	cm4	cm4	cm4	cm3	cm3	cm3	cm3
1	PULVINO	3.600e+04	3.000e+04	3.000e+04	1.812e+08	9.720e+07	1.200e+08	1.080e+06	1.200e+06	1.620e+06	1.800e+06

TABELLA DATI TRAVI

Elem.	Note	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	Rotaz.	Svincolo I	Svincolo J	Wink V	Wink O
						gradi			daN/cm3	daN/cm3
1	Trave	3	4	3	1					
2	Trave	4	10	3	1					
3	Trave	10	9	3	1					
4	Trave	9	7	3	1					
5	Trave	7	49	3	1					
6	Trave	49	1	3	1					
7	Trave	1	6	3	1					
8	Trave	6	8	3	1					
9	Trave	8	50	3	1					
10	Trave	50	11	3	1					
11	Trave	11	5	3	1					
12	Trave	5	19	3	1					
13	Trave	19	51	3	1					

14	Trave	51	21	3	1
15	Trave	21	23	3	1
16	Trave	23	25	3	1
17	Trave	25	27	3	1
18	Trave	27	52	3	1
19	Trave	52	29	3	1
20	Trave	29	31	3	1
21	Trave	31	33	3	1
22	Trave	33	53	3	1
23	Trave	53	35	3	1
24	Trave	35	37	3	1
25	Trave	37	39	3	1
26	Trave	39	54	3	1
27	Trave	54	41	3	1
28	Trave	41	43	3	1
29	Trave	43	45	3	1
30	Trave	45	47	3	1
31	Trave	47	48	3	1

Il programma utilizza per la modellazione nodi strutturali.

Ogni nodo è individuato dalle coordinate cartesiane nel sistema di riferimento globale (X Y Z).

Ad ogni nodo è eventualmente associato un codice di vincolamento rigido, un codice di fondazione speciale, ed un set di sei molle (tre per le traslazioni, tre per le rotazioni). Le tabelle sottoriportate riflettono le succitate possibilità. In particolare per ogni nodo viene indicato in tabella:

Nodo	numero del nodo.
X	valore della coordinata X
Y	valore della coordinata Y
Z	valore della coordinata Z

Per i nodi ai quali sia associato un codice di vincolamento rigido, un codice di fondazione speciale o un set di molle viene indicato in tabella:

Nodo	numero del nodo.
X	valore della coordinata X
Y	valore della coordinata Y
Z	valore della coordinata Z
Note	eventuale codice di vincolo (es. v=110010 sei valori relativi ai sei gradi di libertà previsti per il nodo TxTyTzRxRyRz, il valore 1 indica che lo spostamento o rotazione relativo è impedito, il valore 0 indica che lo spostamento o rotazione relativo è libero).
Note	(FS = 1, 2,...) eventuale codice del tipo di fondazione speciale (1, 2,... fanno riferimento alle tipologie: plinto, palo, plinto su pali,...) che è collegato al nodo. (ISO = "id SIGLA") indice e sigla identificativa dell' eventuale isolatore sismico assegnato al nodo
Rig. TX	valore della rigidezza dei vincoli elastici eventualmente applicati al nodo, nello specifico TX (idem per TY, TZ, RX, RY, RZ).

Per strutture sismicamente isolate viene inoltre inserita la tabella delle caratteristiche per gli isolatori utilizzati; le caratteristiche sono indicate in conformità al cap. 7.10 del D.M. 14/01/08

TABELLA DATI NODI

Nodo	X	Y	Z	Nodo	X	Y	Z	Nodo	X	Y	Z
	cm	cm	cm		cm	cm	cm		cm	cm	cm
2	0.0	152.5	20.0	3	0.0	0.0	0.0	12	0.0	497.5	20.0
13	0.0	612.5	20.0	14	0.0	382.5	20.0	15	0.0	727.5	20.0
16	0.0	267.5	20.0	17	0.0	957.5	20.0	18	0.0	842.5	20.0
20	0.0	1072.5	20.0	22	0.0	1187.5	20.0	24	0.0	1302.5	20.0
26	0.0	1417.5	20.0	28	0.0	1532.5	20.0	30	0.0	1647.5	20.0
32	0.0	1762.5	20.0	34	0.0	1877.5	20.0	36	0.0	1992.5	20.0
38	0.0	2107.5	20.0	40	0.0	2222.5	20.0	42	0.0	2337.5	20.0
44	0.0	2452.5	20.0	46	0.0	2567.5	20.0	48	0.0	2719.2	0.0



Nodo	X	Y	Z	Note	Rig. TX	Rig. TY	Rig. TZ	Rig. RX	Rig. RY	Rig. RZ
	cm	cm	cm		daN/cm	daN/cm	daN/cm	daN/cm/radda	daN/cm/radda	daN/cm/rad
1	0.0	497.5	0.0	FS=1 ISO=1						
4	0.0	100.0	0.0	FS=1						
5	0.0	957.5	0.0	ISO=1						
6	0.0	612.5	0.0	ISO=1						
7	0.0	382.5	0.0	ISO=1						
8	0.0	727.5	0.0	ISO=1						
9	0.0	267.5	0.0	ISO=1						
10	0.0	152.5	0.0	ISO=1						
11	0.0	842.5	0.0	ISO=1						
19	0.0	1072.5	0.0	ISO=1						
21	0.0	1187.5	0.0	ISO=1						
23	0.0	1302.5	0.0	ISO=1						
25	0.0	1417.5	0.0	ISO=1						
27	0.0	1532.5	0.0	ISO=1						
29	0.0	1647.5	0.0	ISO=1						
31	0.0	1762.5	0.0	ISO=1						
33	0.0	1877.5	0.0	ISO=1						
35	0.0	1992.5	0.0	ISO=1						
37	0.0	2107.5	0.0	ISO=1						
39	0.0	2222.5	0.0	ISO=1						
41	0.0	2337.5	0.0	ISO=1						
43	0.0	2452.5	0.0	ISO=1						
45	0.0	2567.5	0.0	ISO=1						
47	0.0	2619.2	0.0	FS=1						
49	0.0	460.0	0.0	FS=1						



50	0.0	820.0	0.0	FS=1
51	0.0	1180.0	0.0	FS=1
52	0.0	1540.0	0.0	FS=1
53	0.0	1900.0	0.0	FS=1
54	0.0	2260.0	0.0	FS=1

Sigla Id	Ke	KvSmorz.	eH	strutt.	bx (D)	by	ti	n.ti	ts	te	Gdin	Eb	S1	S2	min
	daN/cm	daN/cm		cm	cm	cm	cm		cm	cm	daN/cm ²	daN/cm ²			
1) ISOLATORE	2040.02.040e+08	10.0	20.0	0.0	0.0	0.0	0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

Nodo	X	Y	Z	Sigla Id	Raggio	mu att.	Ke	Smorz. e	T	N st	dE
	cm	cm	cm		cm		daN/cm		s	daN	cm
1	0.0	497.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
5	0.0	957.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
6	0.0	612.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
7	0.0	382.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
8	0.0	727.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
9	0.0	267.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
10	0.0	152.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
11	0.0	842.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
19	0.0	1072.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
21	0.0	1187.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
23	0.0	1302.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
25	0.0	1417.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
27	0.0	1532.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
29	0.0	1647.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
31	0.0	1762.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			
33	0.0	1877.5	0.0	ISOLATORE			2040.0	10.0			

35	0.0	1992.5	0.0ISOLATORE	2040.0	10.0
37	0.0	2107.5	0.0ISOLATORE	2040.0	10.0
39	0.0	2222.5	0.0ISOLATORE	2040.0	10.0
41	0.0	2337.5	0.0ISOLATORE	2040.0	10.0
43	0.0	2452.5	0.0ISOLATORE	2040.0	10.0
45	0.0	2567.5	0.0ISOLATORE	2040.0	10.0

10.1.1.2 Analisi dei carichi

Per quanto concerne le reazioni provenienti dall'impalcato vengono inseriti i carichi derivanti dalla modellazione dell'impalcato già fattorizzati.

Si inseriscono inoltre i pesi derivanti dalla spinta della terra a riposo sul pulvino e dalle spinte sismiche delle terre sia allo SLV che allo SLD.

Considerando che a tergo delle spalle ci sarà un terreno costituito da rilevato, si assumono i seguenti valori geotecnici:

Peso specifico $\gamma = 19.50 \text{ KN/mc}$

Angolo di attrito $\varphi = 38^\circ$

Il coefficiente di spinta delle terre a riposo k_0 risulta pari a 0.384.

L'altezza delle terre a tergo delle spalle è circa 3 ml, quindi consideriamo alla base della spalla un carico massimo di **21.88 KN/mq**

Per quanto concerne la sovraspinta sismica delle terre è calcolata in accordo con l'Eurocodice 8 e assume il valore di:

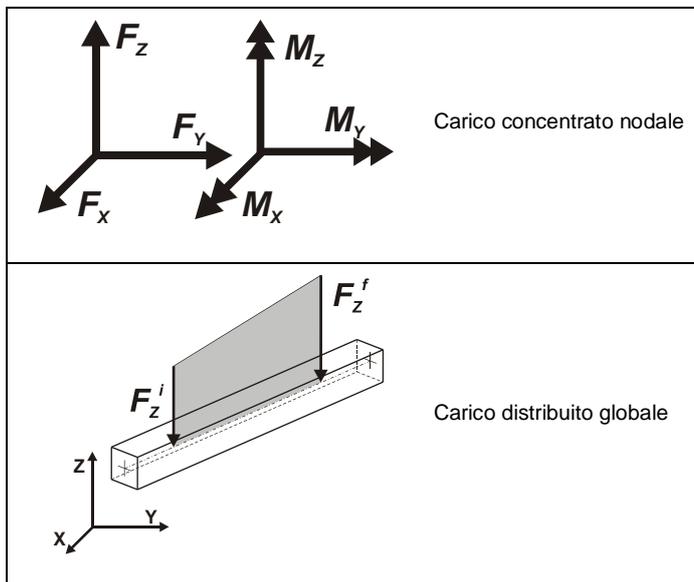
$$S \cdot a_g / g \cdot \gamma \cdot h_{tot} = 1.80 \cdot 0.148 \cdot 1.00 \cdot 19.50 \cdot 3.00 = \mathbf{70.15 \text{ KN/mq}} \quad \text{per SLV}$$

$$S \cdot a_g / g \cdot \gamma \cdot h_{tot} = 1.80 \cdot 0.054 \cdot 1.00 \cdot 19.50 \cdot 3.00 = \mathbf{23.89 \text{ KN/mq}} \quad \text{per SLD}$$

Il programma consente l'uso di diverse tipologie di carico (azioni). Le azioni utilizzate nella modellazione sono individuate da una sigla identificativa ed un codice numerico (gli elementi strutturali richiamano

quest'ultimo nella propria descrizione). Per ogni azione applicata alla struttura viene di riportato il codice, il tipo e la sigla identificativa. Le tabelle successive dettagliano i valori caratteristici di ogni azione in relazione al tipo. Le tabelle riportano infatti i seguenti dati in relazione al tipo:

1	carico concentrato nodale
	6 dati (forza F_x , F_y , F_z , momento M_x , M_y , M_z)
3	carico distribuito globale su elemento tipo trave
	7 dati ($f_x, f_y, f_z, m_x, m_y, m_z$, ascissa di inizio carico)
	7 dati ($f_x, f_y, f_z, m_x, m_y, m_z$, ascissa di fine carico)



Tipo	carico concentrato nodale
-------------	----------------------------------

Id	Tipo	F_x	F_y	F_z	M_x	M_y	M_z
		daN	daN	daN	daN cm	daN cm	daN cm
1	SLU MAX T1	0.0	0.0	-7.712e+04	0.0	0.0	0.0
2	SLU MAX T2	0.0	0.0	-6.357e+04	0.0	0.0	0.0
3	SLU MAX T3	0.0	0.0	-5.783e+04	0.0	0.0	0.0



Id	Tipo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
4	SLU MAX T4	0.0	0.0	-5.295e+04	0.0	0.0	0.0
5	SLU MAX T5	0.0	0.0	-4.814e+04	0.0	0.0	0.0
6	SLU MAX T6	0.0	0.0	-4.400e+04	0.0	0.0	0.0
7	SLU MAX T7	0.0	0.0	-4.043e+04	0.0	0.0	0.0
8	SLU MIN T1	0.0	0.0	-4.079e+04	0.0	0.0	0.0
9	SLU MIN T2	0.0	0.0	-3.053e+04	0.0	0.0	0.0
10	SLU MIN T3	0.0	0.0	-2.888e+04	0.0	0.0	0.0
11	SLU MIN T4	0.0	0.0	-2.779e+04	0.0	0.0	0.0
12	SLU MIN T5	0.0	0.0	-2.707e+04	0.0	0.0	0.0
13	SLU MIN T6	0.0	0.0	-2.661e+04	0.0	0.0	0.0
14	SLU MIN T7	0.0	0.0	-2.632e+04	0.0	0.0	0.0
15	RARE MAX T1	0.0	0.0	-3.463e+04	0.0	0.0	0.0
16	RARE MAX T2	0.0	0.0	-3.053e+04	0.0	0.0	0.0
17	RARE MAX T3	0.0	0.0	-2.638e+04	0.0	0.0	0.0
18	RARE MAX T4	0.0	0.0	-2.283e+04	0.0	0.0	0.0
19	RARE MAX T5	0.0	0.0	-1.931e+04	0.0	0.0	0.0
20	RARE MAX T6	0.0	0.0	-1.627e+04	0.0	0.0	0.0
21	RARE MAX T7	0.0	0.0	-1.365e+04	0.0	0.0	0.0
22	RARE MIN T1	0.0	0.0	-7719.00	0.0	0.0	0.0
23	RARE MIN T2	0.0	0.0	-6064.00	0.0	0.0	0.0
24	RARE MIN T3	0.0	0.0	-4938.00	0.0	0.0	0.0
25	RARE MIN T4	0.0	0.0	-4191.00	0.0	0.0	0.0
26	RARE MIN T5	0.0	0.0	-3704.00	0.0	0.0	0.0
27	RARE MIN T6	0.0	0.0	-3392.00	0.0	0.0	0.0
28	RARE MIN T7	0.0	0.0	-3195.00	0.0	0.0	0.0
29	FREQUENTI MAX T1	0.0	0.0	-1.175e+04	0.0	0.0	0.0
30	FREQUENTI MAX T2	0.0	0.0	-9965.00	0.0	0.0	0.0
31	FREQUENTI MAX T3	0.0	0.0	-8737.00	0.0	0.0	0.0
32	FREQUENTI MAX T4	0.0	0.0	-7916.00	0.0	0.0	0.0
33	FREQUENTI MAX T5	0.0	0.0	-7383.00	0.0	0.0	0.0



Id	Tipo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
34	FREQUENTI MAX T6	0.0	0.0	-7032.00	0.0	0.0	0.0
35	FREQUENTI MAX T7	0.0	0.0	-6812.00	0.0	0.0	0.0
36	FREQUENTI MIN T1	0.0	0.0	-7719.00	0.0	0.0	0.0
37	FREQUENTI MIN T2	0.0	0.0	-6064.00	0.0	0.0	0.0
38	FREQUENTI MIN T3	0.0	0.0	-4939.00	0.0	0.0	0.0
39	FREQUENTI MIN T4	0.0	0.0	-4191.00	0.0	0.0	0.0
40	FREQUENTI MIN T5	0.0	0.0	-3704.00	0.0	0.0	0.0
41	FREQUENTI MIN T6	0.0	0.0	-3392.00	0.0	0.0	0.0
42	FREQUENTI MIN T7	0.0	0.0	-3195.00	0.0	0.0	0.0
43	PERMA MAX T1	0.0	0.0	-7720.00	0.0	0.0	0.0
44	PERMA MAX T2	0.0	0.0	-6064.00	0.0	0.0	0.0
45	PERMA MAX T3	0.0	0.0	-4939.00	0.0	0.0	0.0
46	PERMA MAX T4	0.0	0.0	-4191.00	0.0	0.0	0.0
47	PERMA MAX T5	0.0	0.0	-3704.00	0.0	0.0	0.0
48	PERMA MAX T6	0.0	0.0	-3392.00	0.0	0.0	0.0
49	PERMA MAX T7	0.0	0.0	-3195.00	0.0	0.0	0.0
50	PERMA MIN T1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
51	PERMA MIN T2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
52	PERMA MIN T3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
53	PERMA MIN T4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
54	PERMA MIN T5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
55	PERMA MIN T6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
56	PERMA MIN T7	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
57	SISMICA SLU MAX T1	0.0	0.0	-3.523e+04	0.0	0.0	0.0
58	SISMICA SLU MAX T2	0.0	0.0	-2.719e+04	0.0	0.0	0.0
59	SISMICA SLU MAX T3	0.0	0.0	-2.545e+04	0.0	0.0	0.0
60	SISMICA SLU MAX T4	0.0	0.0	-2.413e+04	0.0	0.0	0.0
61	SISMICA SLU MAX T5	0.0	0.0	-2.303e+04	0.0	0.0	0.0
62	SISMICA SLU MAX T6	0.0	0.0	-2.216e+04	0.0	0.0	0.0
63	SISMICA SLU MAX T7	0.0	0.0	-2.148e+04	0.0	0.0	0.0



Id	Tipo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
64	SISMICA SLU MIN T1	0.0	0.0	-2.913e+04	0.0	0.0	0.0
65	SISMICA SLU MIN T2	0.0	0.0	-2.176e+04	0.0	0.0	0.0
66	SISMICA SLU MIN T3	0.0	0.0	-2.065e+04	0.0	0.0	0.0
67	SISMICA SLU MIN T4	0.0	0.0	-1.991e+04	0.0	0.0	0.0
68	SISMICA SLU MIN T5	0.0	0.0	-1.943e+04	0.0	0.0	0.0
69	SISMICA SLU MIN T6	0.0	0.0	-1.912e+04	0.0	0.0	0.0
70	SISMICA SLU MIN T7	0.0	0.0	-1.892e+04	0.0	0.0	0.0
71	SISMICA SLE MAX T1	0.0	0.0	-3.494e+04	0.0	0.0	0.0
72	SISMICA SLE MAX T2	0.0	0.0	-2.698e+04	0.0	0.0	0.0
73	SISMICA SLE MAX T3	0.0	0.0	-2.524e+04	0.0	0.0	0.0
74	SISMICA SLE MAX T4	0.0	0.0	-2.393e+04	0.0	0.0	0.0
75	SISMICA SLE MAX T5	0.0	0.0	-2.284e+04	0.0	0.0	0.0
76	SISMICA SLE MAX T6	0.0	0.0	-2.198e+04	0.0	0.0	0.0
77	SISMICA SLE MAX T7	0.0	0.0	-2.129e+04	0.0	0.0	0.0
78	SISMICA SLE MIN T1	0.0	0.0	-2.940e+04	0.0	0.0	0.0
79	SISMICA SLE MIN T2	0.0	0.0	-2.197e+04	0.0	0.0	0.0
80	SISMICA SLE MIN T3	0.0	0.0	-2.084e+04	0.0	0.0	0.0
81	SISMICA SLE MIN T4	0.0	0.0	-2.010e+04	0.0	0.0	0.0
82	SISMICA SLE MIN T5	0.0	0.0	-1.961e+04	0.0	0.0	0.0
83	SISMICA SLE MIN T6	0.0	0.0	-1.930e+04	0.0	0.0	0.0
84	SISMICA SLE MIN T7	0.0	0.0	-1.910e+04	0.0	0.0	0.0
85	SLU TRASV trave singola	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
86	SLU LONG trave singola	2475.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
87	RARE TRASV trave singola	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
88	RARE LONG trave singola	1835.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
89	FREQUENTI TRASV trave singola	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
90	FREQUENTI LONG trave singola	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
91	PERMA TRASV trave singola	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
92	PERMA LONG trave singola	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
93	SLV SISMA TRASV trave singola	0.0	1.661e+04	0.0	0.0	0.0	0.0



Id	Tipo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
94	SLV SISMA LONG trave singola	6610.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
95	SLD SISMA TRASV trave singola	0.0	6100.00	0.0	0.0	0.0	0.0
96	SLD SISMA LONG trave singola	2445.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
100	SLU MAX T8	0.0	0.0	-3.718e+04	0.0	0.0	0.0
101	SLU MIN T8	0.0	0.0	-2.614e+04	0.0	0.0	0.0
102	RARE MAX T8	0.0	0.0	-1.125e+04	0.0	0.0	0.0
103	RARE MIN T8	0.0	0.0	-3072.00	0.0	0.0	0.0
104	FREQ MAX T8	0.0	0.0	-6676.00	0.0	0.0	0.0
105	FREQ MIN T8	0.0	0.0	-3072.00	0.0	0.0	0.0
106	PERMA MAX T8	0.0	0.0	-3072.00	0.0	0.0	0.0
107	PERMA MIN T8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
108	SLV MAX T8	0.0	0.0	-2.090e+04	0.0	0.0	0.0
109	SLV MIN T8	0.0	0.0	-1.880e+04	0.0	0.0	0.0
110	SLD MAX T8	0.0	0.0	-2.072e+04	0.0	0.0	0.0
111	SLD MIN T8	0.0	0.0	-1.898e+04	0.0	0.0	0.0
112	SLU MAX T9	0.0	0.0	-3.466e+04	0.0	0.0	0.0
113	SLU MIN T9	0.0	0.0	-2.604e+04	0.0	0.0	0.0
114	RARE MAX T9	0.0	0.0	-9383.00	0.0	0.0	0.0
115	RARE MIN T9	0.0	0.0	-2998.00	0.0	0.0	0.0
116	FRQ MAX T9	0.0	0.0	-6594.00	0.0	0.0	0.0
117	FRQ MIN T9	0.0	0.0	-2998.00	0.0	0.0	0.0
118	PERMA MAX T9	0.0	0.0	-2998.00	0.0	0.0	0.0
119	PERMA MIN T9	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
120	SLV MAX T9	0.0	0.0	-2.047e+04	0.0	0.0	0.0
121	SLV MIN T9	0.0	0.0	-1.873e+04	0.0	0.0	0.0
122	SLD MAX T9	0.0	0.0	-2.028e+04	0.0	0.0	0.0
123	SLD MIN T9	0.0	0.0	-1.891e+04	0.0	0.0	0.0
124	SLU MAX T10	0.0	0.0	-3.277e+04	0.0	0.0	0.0
125	SLU MIN T10	0.0	0.0	-2.598e+04	0.0	0.0	0.0
126	RARE MAX T10	0.0	0.0	-7992.00	0.0	0.0	0.0



Id	Tipo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
127	RARE MIN T10	0.0	0.0	-2957.00	0.0	0.0	0.0
128	FRQ MAX T10	0.0	0.0	-6548.00	0.0	0.0	0.0
129	FRQ MIN T10	0.0	0.0	-2957.00	0.0	0.0	0.0
130	PERMA MAX T10	0.0	0.0	-2957.00	0.0	0.0	0.0
131	PERMA MIN T10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
132	SLV MAX T10	0.0	0.0	-2.015e+04	0.0	0.0	0.0
133	SLV MIN T10	0.0	0.0	-1.869e+04	0.0	0.0	0.0
134	SLD MAX T10	0.0	0.0	-1.997e+04	0.0	0.0	0.0
135	SLD MIN T10	0.0	0.0	-1.887e+04	0.0	0.0	0.0
136	SLU MAX T11	0.0	0.0	-3.148e+04	0.0	0.0	0.0
137	SLU MIN T11	0.0	0.0	-2.595e+04	0.0	0.0	0.0
138	RARE MAX T11	0.0	0.0	-7035.00	0.0	0.0	0.0
139	RARE MIN T11	0.0	0.0	-2939.00	0.0	0.0	0.0
140	FREQ MAX T11	0.0	0.0	-6528.00	0.0	0.0	0.0
141	FREQ MIN T11	0.0	0.0	-2939.00	0.0	0.0	0.0
142	PERMA MAX T11	0.0	0.0	-2939.00	0.0	0.0	0.0
143	PERMA MIN T11	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
144	SLV MAX T11	0.0	0.0	-1.995e+04	0.0	0.0	0.0
145	SLV MIN T11	0.0	0.0	-1.867e+04	0.0	0.0	0.0
146	SLD MAX T11	0.0	0.0	-1.977e+04	0.0	0.0	0.0
147	SLD MIN T11	0.0	0.0	-1.885e+04	0.0	0.0	0.0
148	SLU MAX T12	0.0	0.0	-3.065e+04	0.0	0.0	0.0
149	SLU MIN T12	0.0	0.0	-2.595e+04	0.0	0.0	0.0
150	RARE MAX T12	0.0	0.0	-6418.00	0.0	0.0	0.0
151	RARE MIN T12	0.0	0.0	-2938.00	0.0	0.0	0.0
152	FREQ MAX T12	0.0	0.0	-2528.00	0.0	0.0	0.0
153	FREQ MIN T12	0.0	0.0	-2938.00	0.0	0.0	0.0
154	PERMA MAX T12	0.0	0.0	-2938.00	0.0	0.0	0.0
155	PERMA MIN T12	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
156	SLV MIN T12	0.0	0.0	-1.982e+04	0.0	0.0	0.0



Id	Tipo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
158	SLD MAX T12	0.0	0.0	-1.964e+04	0.0	0.0	0.0
159	SLD MIN T12	0.0	0.0	-1.885e+04	0.0	0.0	0.0
161	SLU MIN T13	0.0	0.0	-2.598e+04	0.0	0.0	0.0
162	RARE MAX T13	0.0	0.0	-5096.00	0.0	0.0	0.0
163	RARE MIN T13	0.0	0.0	-2957.00	0.0	0.0	0.0
164	FREQ MAX T13	0.0	0.0	-6548.00	0.0	0.0	0.0
165	FREQ MIN T13	0.0	0.0	-2957.00	0.0	0.0	0.0
166	PERMA MAX T13	0.0	0.0	-2957.00	0.0	0.0	0.0
167	PERMA MIN T13	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
168	SLV MAX T13	0.0	0.0	-1.975e+04	0.0	0.0	0.0
169	SLV MIN T13	0.0	0.0	-1.869e+04	0.0	0.0	0.0
170	SLD MAX T13	0.0	0.0	-1.957e+04	0.0	0.0	0.0
171	SLD MIN T13	0.0	0.0	-1.887e+04	0.0	0.0	0.0
172	SLU MAX T14	0.0	0.0	-2.980e+04	0.0	0.0	0.0
173	SLU MIN T14	0.0	0.0	-2.604e+04	0.0	0.0	0.0
174	RARE MAX T14	0.0	0.0	-5784.00	0.0	0.0	0.0
175	RARE MIN T14	0.0	0.0	-2998.00	0.0	0.0	0.0
176	FREQ MAX T14	0.0	0.0	-6593.00	0.0	0.0	0.0
177	FREQ MIN T14	0.0	0.0	-2998.00	0.0	0.0	0.0
178	PERMA MAX T14	0.0	0.0	-2998.00	0.0	0.0	0.0
179	PERMA MIN T14	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
180	SLV MAX T14	0.0	0.0	-1.974e+04	0.0	0.0	0.0
181	SLV MIN T14	0.0	0.0	-1.873e+04	0.0	0.0	0.0
182	SLD MAX T14	0.0	0.0	-1.956e+04	0.0	0.0	0.0
183	SLD MIN T14	0.0	0.0	-1.891e+04	0.0	0.0	0.0
184	SLU MAX T15	0.0	0.0	-2.967e+04	0.0	0.0	0.0
185	SLU MIN T15	0.0	0.0	-2.614e+04	0.0	0.0	0.0
186	RARE MAX T15	0.0	0.0	-5687.00	0.0	0.0	0.0
187	RARE MIN T15	0.0	0.0	-3071.00	0.0	0.0	0.0
188	FREQ MAX T15	0.0	0.0	-6675.00	0.0	0.0	0.0



Id	Tipo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
189	FREQ MIN T15	0.0	0.0	-3071.00	0.0	0.0	0.0
190	PERMA MAX T15	0.0	0.0	-3071.00	0.0	0.0	0.0
191	PERMA MIN T15	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
192	SLV MAX T15	0.0	0.0	-1.979e+04	0.0	0.0	0.0
193	SLV MIN T15	0.0	0.0	-1.880e+04	0.0	0.0	0.0
194	SLD MAX T15	0.0	0.0	-1.960e+04	0.0	0.0	0.0
195	SLD MINT15	0.0	0.0	-1.898e+04	0.0	0.0	0.0
196	SLU MAX T16	0.0	0.0	-2.970e+04	0.0	0.0	0.0
197	SLU MIN T16	0.0	0.0	-2.632e+04	0.0	0.0	0.0
198	RARE MAX T16	0.0	0.0	-5697.00	0.0	0.0	0.0
199	RARE MIN T16	0.0	0.0	-3194.00	0.0	0.0	0.0
200	FREQ MAX T16	0.0	0.0	-6812.00	0.0	0.0	0.0
201	FREQ MIN T16	0.0	0.0	-3194.00	0.0	0.0	0.0
202	PERMA MAX T16	0.0	0.0	-3194.00	0.0	0.0	0.0
203	PERMA MIN T16	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
204	SLV MAX T16	0.0	0.0	-1.989e+04	0.0	0.0	0.0
205	SLV MIN T16	0.0	0.0	-1.892e+04	0.0	0.0	0.0
206	SLD MAX T16	0.0	0.0	-1.970e+04	0.0	0.0	0.0
207	SLD MIN T16	0.0	0.0	-1.910e+04	0.0	0.0	0.0
208	SLU MAX T17	0.0	0.0	-2.995e+04	0.0	0.0	0.0
209	SLU MIN T17	0.0	0.0	-2.661e+04	0.0	0.0	0.0
210	RARE MAX T17	0.0	0.0	-5863.00	0.0	0.0	0.0
211	RARE MIN T17	0.0	0.0	-3391.00	0.0	0.0	0.0
212	FREQ MAX T17	0.0	0.0	-7031.00	0.0	0.0	0.0
213	FREQ MIN T17	0.0	0.0	-3391.00	0.0	0.0	0.0
214	PERMA MAX T17	0.0	0.0	-3391.00	0.0	0.0	0.0
215	PERMA MIN T17	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
216	SLV MAX T17	0.0	0.0	-2.008e+04	0.0	0.0	0.0
217	SLV MIN T17	0.0	0.0	-1.912e+04	0.0	0.0	0.0
218	SLD MAX T17	0.0	0.0	-1.990e+04	0.0	0.0	0.0



Id	Tipo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
219	SLD MIN T17	0.0	0.0	-1.930e+04	0.0	0.0	0.0
220	SLU MAX T18	0.0	0.0	-3.035e+04	0.0	0.0	0.0
221	SLU MIN T18	0.0	0.0	-2.707e+04	0.0	0.0	0.0
222	RARE MAX T18	0.0	0.0	-6136.00	0.0	0.0	0.0
223	RARE MIN T18	0.0	0.0	-3703.00	0.0	0.0	0.0
224	FREQ MAX T18	0.0	0.0	-7378.00	0.0	0.0	0.0
225	FREQ MIN T18	0.0	0.0	-3703.00	0.0	0.0	0.0
226	PERMA MAX T18	0.0	0.0	-3703.00	0.0	0.0	0.0
227	PERMA MIN T18	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
228	SLV MAX T18	0.0	0.0	-2.039e+04	0.0	0.0	0.0
229	SLV MIN T18	0.0	0.0	-1.943e+04	0.0	0.0	0.0
230	SLD MAX T18	0.0	0.0	-2.020e+04	0.0	0.0	0.0
231	SLD MIN T18	0.0	0.0	-1.961e+04	0.0	0.0	0.0
234	SLU MAX T19	0.0	0.0	-3.109e+04	0.0	0.0	0.0
235	SLU MIN T19	0.0	0.0	-2.779e+04	0.0	0.0	0.0
236	TRARE MAX T19	0.0	0.0	-6635.00	0.0	0.0	0.0
237	RARE MIN T19	0.0	0.0	-4190.00	0.0	0.0	0.0
238	FREQ MAX T19	0.0	0.0	-7916.00	0.0	0.0	0.0
239	FREQ MIN T19	0.0	0.0	-4190.00	0.0	0.0	0.0
240	PERMA MAX T19	0.0	0.0	-4190.00	0.0	0.0	0.0
241	PERMA MIN T19	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
242	SLV MAX T19	0.0	0.0	-2.088e+04	0.0	0.0	0.0
243	SLV MIN T19	0.0	0.0	-1.991e+04	0.0	0.0	0.0
244	SLD MAX T19	0.0	0.0	-2.069e+04	0.0	0.0	0.0
246	SLU MAX T20	0.0	0.0	-3.223e+04	0.0	0.0	0.0
247	SLU MIN T20	0.0	0.0	-2.888e+04	0.0	0.0	0.0
248	RARE MAX T20	0.0	0.0	-7421.00	0.0	0.0	0.0
249	RARE MIN T20	0.0	0.0	-4938.00	0.0	0.0	0.0
250	FREQ MAX T20	0.0	0.0	-8736.00	0.0	0.0	0.0
251	FREQ MIN T20	0.0	0.0	-4038.00	0.0	0.0	0.0



Id	Tipo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
252	PERMA MAX T20	0.0	0.0	-4038.00	0.0	0.0	0.0
253	PERMA MIN T20	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
254	SLV MAX T20	0.0	0.0	-2.165e+04	0.0	0.0	0.0
255	SLV MIN T20	0.0	0.0	-2.065e+04	0.0	0.0	0.0
256	SLD MAX T20	0.0	0.0	-2.145e+04	0.0	0.0	0.0
257	SLD MIN T20	0.0	0.0	-2.084e+04	0.0	0.0	0.0
258	SLU MAX T21	0.0	0.0	-3.392e+04	0.0	0.0	0.0
259	SLU MIN T21	0.0	0.0	-3.053e+04	0.0	0.0	0.0
260	RARE MAX T21	0.0	0.0	-8571.00	0.0	0.0	0.0
261	RARE MIN T21	0.0	0.0	-6064.00	0.0	0.0	0.0
262	FREQ MAX T21	0.0	0.0	-9964.00	0.0	0.0	0.0
263	FREQ MIN T21	0.0	0.0	-6064.00	0.0	0.0	0.0
264	PERMA MAX T21	0.0	0.0	-6064.00	0.0	0.0	0.0
265	PERMA MIN T21	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
266	SLV MAX T21	0.0	0.0	-2.279e+04	0.0	0.0	0.0
267	SLV MIN T21	0.0	0.0	-2.176e+04	0.0	0.0	0.0
268	SLD MAX T21	0.0	0.0	-2.258e+04	0.0	0.0	0.0
269	SLD MIN T21	0.0	0.0	-2.196e+04	0.0	0.0	0.0
270	SLU MAX T22	0.0	0.0	-4.427e+04	0.0	0.0	0.0
271	SLU MIN T22	0.0	0.0	-4.079e+04	0.0	0.0	0.0
272	RARE MAX T22	0.0	0.0	-1.029e+04	0.0	0.0	0.0
273	RARE MIN T22	0.0	0.0	-7719.00	0.0	0.0	0.0
274	FREQ MAX T22	0.0	0.0	-1.175e+04	0.0	0.0	0.0
275	FREQ MIN T22	0.0	0.0	-7719.00	0.0	0.0	0.0
276	PERMA MAX T22	0.0	0.0	-7719.00	0.0	0.0	0.0
277	PERMA MIN T22	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
278	SLV MAX T22	0.0	0.0	-3.035e+04	0.0	0.0	0.0
279	SLV MIN T22	0.0	0.0	-2.913e+04	0.0	0.0	0.0
280	SLD MAX T22	0.0	0.0	-3.007e+04	0.0	0.0	0.0
281	SLD MIN T22	0.0	0.0	-2.940e+04	0.0	0.0	0.0

Tipo	carico distribuito globale su trave
-------------	--

Id	Tipo	Pos.	fx	fy	fz	mx	my	mz
		cm	daN/cm	daN/cm	daN/cm	daN	daN	daN
97	TERRE RIPOSO	0.0	45.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		0.0	45.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
98	SISMICA TERRE SLV	0.0	115.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		0.0	115.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
99	SISMICA TERRE SLD	0.0	42.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		0.0	42.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

Nella tabella successiva vengono riportati i casi di carico agenti sulla struttura, con l'indicazione dei dati relativi al caso di carico stesso:

Numero Tipo e Sigla identificativa, Valore di riferimento del caso di carico (se previsto).

CDC	Tipo	Sigla Id	Note
1	Ggk	CDC=Ggk (peso proprio della struttura)	
2	Gk	SLU MAX	Nodo: 2 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 2 Azione : SLU MAX T1
			Nodo: 2 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLU MAX T4
			Nodo: 13 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 13 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 13 Azione : SLU MAX T5
			Nodo: 14 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 14 Azione : SLU MAX T3
			Nodo: 15 Azione : SLU LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 15 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : SLU MAX T6
			Nodo: 16 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 16 Azione : SLU MAX T2
			Nodo: 17 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : SLU MAX T8
			Nodo: 17 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : SLU MAX T7
			Nodo: 18 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLU MAX T9
			Nodo: 22 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLU MAX T10
			Nodo: 24 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 24 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : SLU MAX T11
			Nodo: 26 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLU MAX T12
			Nodo: 28 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 28 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 28 Azione : SLU MIN T13
			Nodo: 30 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLU MAX T14
			Nodo: 32 Azione : SLU LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 32 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : SLU MAX T15
			Nodo: 34 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLU MAX T16
			Nodo: 36 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLU MAX T17
			Nodo: 38 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 38 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 38 Azione : SLU MAX T18
			Nodo: 40 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLU MAX T19
			Nodo: 42 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLU MAX T20
			Nodo: 44 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 44 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : SLU MAX T21
			Nodo: 46 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLU MAX T22
3	Gk	SLU MIN	Nodo: 2 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 2 Azione : SLU MIN T1
			Nodo: 2 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLU MIN T4
			Nodo: 13 Azione : SLU LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 13 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 13 Azione : SLU MIN T5
			Nodo: 14 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 14 Azione : SLU MIN T3
			Nodo: 15 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 15 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : SLU MIN T6
			Nodo: 16 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 16 Azione : SLU MIN T2
			Nodo: 17 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : SLU MIN T8
			Nodo: 17 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : SLU MIN T7
			Nodo: 18 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLU MIN T9
			Nodo: 22 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLU MIN T10
			Nodo: 24 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 24 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : SLU MIN T11
			Nodo: 26 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLU MIN T12
			Nodo: 28 Azione : SLU LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 28 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 28 Azione : SLU MIN T13
			Nodo: 30 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLU MIN T14
			Nodo: 32 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 32 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : SLU MIN T15
			Nodo: 34 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLU MIN T16
			Nodo: 36 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLU MIN T17
			Nodo: 38 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 38 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 38 Azione : SLU MIN T18
			Nodo: 40 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLU MIN T19
			Nodo: 42 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLU MIN T20
			Nodo: 44 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 44 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : SLU MIN T21
			Nodo: 46 Azione : SLU LONG trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLU TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLU MIN T22
4	Gk	RARE MAX	Nodo: 2 Azione : RARE LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 2 Azione : RARE MAX T1
			Nodo: 2 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : RARE MAX T4
			Nodo: 13 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 13 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 13 Azione : RARE MAX T5
			Nodo: 14 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 14 Azione : RARE MAX T3
			Nodo: 15 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 15 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : RARE MAX T6
			Nodo: 16 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 16 Azione : RARE MAX T2
			Nodo: 17 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : RARE MAX T8
			Nodo: 17 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : RARE MAX T7
			Nodo: 18 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : RARE MAX T9
			Nodo: 22 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 22 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : RARE MAX T10
			Nodo: 24 Azione : RARE LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 24 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : RARE MAX T11
			Nodo: 26 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 26 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : RARE MAX T12
			Nodo: 28 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 28 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 28 Azione : RARE MAX T13
			Nodo: 30 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 30 Azione : RARE MAX T14
			Nodo: 32 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 32 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : RARE MAX T15
			Nodo: 34 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 34 Azione : RARE MAX T16
			Nodo: 36 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 36 Azione : RARE MAX T17
			Nodo: 38 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 38 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 38 Azione : RARE MAX T18
			Nodo: 40 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : TRARE MAX T19
			Nodo: 42 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 42 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : RARE MAX T20
			Nodo: 42 Azione : RARE MIN T20



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 44 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 44 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : RARE MAX T21
			Nodo: 44 Azione : RARE MIN T21
			Nodo: 46 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 46 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : RARE MAX T22
5	Gk	RARE MIN	Nodo: 2 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 2 Azione : RARE MIN T1
			Nodo: 2 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : RARE MIN T4
			Nodo: 13 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 13 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 13 Azione : RARE MIN T5
			Nodo: 14 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 14 Azione : RARE MIN T3
			Nodo: 15 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 15 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : RARE MIN T6
			Nodo: 16 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 16 Azione : RARE MIN T2
			Nodo: 17 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : RARE MIN T8
			Nodo: 17 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : RARE MIN T7



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 18 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : RARE MIN T9
			Nodo: 22 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 22 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : RARE MIN T10
			Nodo: 24 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 24 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : RARE MIN T11
			Nodo: 26 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 26 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : RARE MIN T12
			Nodo: 28 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 28 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 28 Azione : RARE MIN T13
			Nodo: 30 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 30 Azione : RARE MIN T14
			Nodo: 32 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 32 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : RARE MIN T15
			Nodo: 34 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 34 Azione : RARE MIN T16
			Nodo: 36 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 36 Azione : RARE MIN T17
			Nodo: 38 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 38 Azione : RARE TRASV trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 38 Azione : RARE MIN T18
			Nodo: 40 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : RARE MIN T19
			Nodo: 42 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 42 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : RARE MIN T20
			Nodo: 44 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 44 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : RARE MIN T21
			Nodo: 46 Azione : RARE LONG trave singola
			Nodo: 46 Azione : RARE TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : RARE MIN T22
6	Gk	FREQUENTI MAX	Nodo: 2 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 2 Azione : FREQUENTI MAX T1
			Nodo: 2 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : FREQUENTI MAX T4
			Nodo: 13 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 13 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 13 Azione : FREQUENTI MAX T5
			Nodo: 14 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 14 Azione : FREQUENTI MAX T3
			Nodo: 15 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 15 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : FREQUENTI MAX T6
			Nodo: 16 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 16 Azione : FREQUENTI MAX T2
			Nodo: 17 Azione : FREQ MAX T8
			Nodo: 17 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : FREQUENTI MAX T7
			Nodo: 18 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : FRQ MAX T9
			Nodo: 22 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 22 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : FRQ MAX T10
			Nodo: 24 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 24 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : FREQ MAX T11
			Nodo: 26 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 26 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : FREQ MAX T12
			Nodo: 28 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 28 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 28 Azione : FREQ MAX T13
			Nodo: 30 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 30 Azione : FREQ MAX T14
			Nodo: 32 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 32 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : FREQ MAX T15
			Nodo: 34 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 34 Azione : FREQ MAX T16
			Nodo: 36 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 36 Azione : FREQ MAX T17
			Nodo: 38 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 38 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 38 Azione : FREQ MAX T18
			Nodo: 40 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : FREQ MAX T19
			Nodo: 42 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 42 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : FREQ MAX T20
			Nodo: 44 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 44 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : FREQ MAX T21
			Nodo: 46 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 46 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : FREQ MAX T22
7	Gk	FREQUENTI MIN	Nodo: 2 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 2 Azione : FREQUENTI MIN T1
			Nodo: 2 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : FREQUENTI MIN T4
			Nodo: 13 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 13 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 13 Azione : FREQUENTI MIN T5
			Nodo: 14 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 14 Azione : FREQUENTI MIN T3
			Nodo: 15 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 15 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : FREQUENTI MIN T6
			Nodo: 16 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 16 Azione : FREQUENTI MIN T2
			Nodo: 17 Azione : FREQ MIN T8
			Nodo: 17 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : FREQUENTI MIN T7
			Nodo: 18 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : FRQ MIN T9
			Nodo: 22 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 22 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : FRQ MIN T10
			Nodo: 24 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 24 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : FREQ MIN T11
			Nodo: 26 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 26 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : FREQ MIN T12
			Nodo: 28 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 28 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 28 Azione : FREQ MIN T13
			Nodo: 30 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 30 Azione : FREQ MIN T14
			Nodo: 32 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 32 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : FREQ MIN T15
			Nodo: 34 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 34 Azione : FREQ MIN T16
			Nodo: 36 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 36 Azione : FREQ MIN T17
			Nodo: 38 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 38 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 38 Azione : FREQ MIN T18
			Nodo: 40 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : FREQ MIN T19
			Nodo: 42 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 42 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : FREQ MIN T20
			Nodo: 44 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 44 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : FREQ MIN T21
			Nodo: 46 Azione : FREQUENTI LONG trave singola
			Nodo: 46 Azione : FREQUENTI TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : FREQ MIN T22
8	Gk	PERMA MAX	Nodo: 2 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 2 Azione : PERMA MAX T1
			Nodo: 2 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : PERMA TRASV trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 12 Azione : PERMA MAX T4
			Nodo: 13 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 13 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 13 Azione : PERMA MAX T5
			Nodo: 14 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 14 Azione : PERMA MAX T3
			Nodo: 14 Azione : PERMA MIN T3
			Nodo: 15 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 15 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : PERMA MAX T6
			Nodo: 16 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 16 Azione : PERMA MAX T2
			Nodo: 17 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : PERMA MAX T8
			Nodo: 17 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : PERMA MAX T7
			Nodo: 18 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : PERMA MAX T9
			Nodo: 22 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 22 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : PERMA MAX T10
			Nodo: 24 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 24 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : PERMA MAX T11
			Nodo: 26 Azione : PERMA LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 26 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : PERMA MAX T12
			Nodo: 28 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 28 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 28 Azione : PERMA MAX T13
			Nodo: 30 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 30 Azione : PERMA MAX T14
			Nodo: 32 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 32 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : PERMA MAX T15
			Nodo: 34 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 34 Azione : PERMA MAX T16
			Nodo: 36 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 36 Azione : PERMA MAX T17
			Nodo: 38 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 38 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 38 Azione : PERMA MAX T18
			Nodo: 40 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : PERMA MAX T19
			Nodo: 42 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 42 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : PERMA MAX T20
			Nodo: 44 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 44 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : PERMA MAX T21
			Nodo: 46 Azione : PERMA LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 46 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : PERMA MAX T22
9	Gk	PERMA MIN	Nodo: 2 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 2 Azione : PERMA MIN T1
			Nodo: 2 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : PERMA MIN T4
			Nodo: 13 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 13 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 13 Azione : PERMA MIN T5
			Nodo: 14 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 14 Azione : PERMA MIN T3
			Nodo: 15 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 15 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : PERMA MIN T6
			Nodo: 16 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 16 Azione : PERMA MIN T2
			Nodo: 17 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : PERMA MIN T8
			Nodo: 17 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : PERMA MIN T7
			Nodo: 18 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : PERMA MIN T9
			Nodo: 22 Azione : PERMA LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 22 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : PERMA MIN T10
			Nodo: 24 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 24 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : PERMA MIN T11
			Nodo: 26 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 26 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : PERMA MIN T12
			Nodo: 28 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 28 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 28 Azione : PERMA MIN T13
			Nodo: 30 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 30 Azione : PERMA MIN T14
			Nodo: 32 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 32 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : PERMA MIN T15
			Nodo: 34 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 34 Azione : PERMA MIN T16
			Nodo: 36 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : PERMA MIN T17
			Nodo: 36 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 38 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 38 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 38 Azione : PERMA MIN T18
			Nodo: 40 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : PERMA MIN T19
			Nodo: 42 Azione : PERMA LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 42 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : PERMA MIN T20
			Nodo: 44 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 44 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : PERMA MIN T21
			Nodo: 46 Azione : PERMA LONG trave singola
			Nodo: 46 Azione : PERMA TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : PERMA MIN T22
10	Gk	SLV SISMICA MAX	Nodo: 2 Azione : SISMICA SLU MAX T1
			Nodo: 2 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 2 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SISMICA SLU MAX T4
			Nodo: 13 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 13 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 13 Azione : SISMICA SLU MAX T5
			Nodo: 14 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 14 Azione : SISMICA SLU MAX T3
			Nodo: 15 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 15 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : SISMICA SLU MAX T6
			Nodo: 16 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 16 Azione : SISMICA SLU MAX T2
			Nodo: 17 Azione : SLV MAX T8
			Nodo: 17 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : SISMICA SLU MAX T7



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 18 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLV MAX T9
			Nodo: 22 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLV MAX T10
			Nodo: 24 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 24 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : SLV MAX T11
			Nodo: 26 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLV MIN T12
			Nodo: 28 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 28 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 28 Azione : SLV MAX T13
			Nodo: 30 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLV MAX T14
			Nodo: 32 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 32 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : SLV MAX T15
			Nodo: 34 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLV MAX T16
			Nodo: 36 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLV MAX T17
			Nodo: 38 Azione : SLV SISMA LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 38 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 38 Azione : SLV MAX T18
			Nodo: 40 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLV MAX T19
			Nodo: 42 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLV MAX T20
			Nodo: 44 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 44 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : SLV MAX T21
			Nodo: 46 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLV MAX T22
			D2 :da 1 a 31 Azione : SISMICA TERRE SLV
11	Gk	SLV SISMICA MIN	Nodo: 2 Azione : SISMICA SLU MIN T1
			Nodo: 2 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 2 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SISMICA SLU MIN T4
			Nodo: 13 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 13 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 13 Azione : SISMICA SLU MIN T5
			Nodo: 14 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 14 Azione : SISMICA SLU MIN T3
			Nodo: 15 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 15 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : SISMICA SLU MIN T6



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 16 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 16 Azione : SISMICA SLU MIN T2
			Nodo: 17 Azione : SLV MIN T8
			Nodo: 17 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : SISMICA SLU MIN T7
			Nodo: 18 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLV MIN T9
			Nodo: 22 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLV MIN T10
			Nodo: 24 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 24 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : SLV MIN T11
			Nodo: 26 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLV MIN T12
			Nodo: 28 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 28 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 28 Azione : SLV MIN T13
			Nodo: 30 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLV MIN T14
			Nodo: 32 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 32 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : SLV MIN T15

CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 34 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLV MIN T16
			Nodo: 36 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLV MIN T17
			Nodo: 38 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 38 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 38 Azione : SLV MIN T18
			Nodo: 40 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLV MIN T19
			Nodo: 42 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLV MIN T20
			Nodo: 44 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 44 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : SLV MIN T21
			Nodo: 46 Azione : SLV SISMA LONG trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLV SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLV MIN T22
			D2 :da 1 a 31 Azione : SISMICA TERRE SLV
12	Gk	SLD SISMICA MAX	Nodo: 2 Azione : SISMICA SLE MAX T1
			Nodo: 2 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 2 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SISMICA SLE MAX T4
			Nodo: 13 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 13 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 13 Azione : SISMICA SLE MAX T5
			Nodo: 14 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 14 Azione : SISMICA SLE MAX T3
			Nodo: 15 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 15 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : SISMICA SLE MAX T6
			Nodo: 16 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 16 Azione : SISMICA SLE MAX T2
			Nodo: 17 Azione : SLD MAX T8
			Nodo: 17 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : SISMICA SLE MAX T7
			Nodo: 18 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLD MAX T9
			Nodo: 22 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLD MAX T10
			Nodo: 24 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 24 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : SLD MAX T11
			Nodo: 26 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLD MAX T12
			Nodo: 28 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 28 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola

CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 28 Azione : SLD MAX T13
			Nodo: 30 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLD MAX T14
			Nodo: 32 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 32 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : SLD MAX T15
			Nodo: 34 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLD MAX T16
			Nodo: 36 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLD MAX T17
			Nodo: 38 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 38 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 38 Azione : SLD MAX T18
			Nodo: 40 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLD MAX T19
			Nodo: 42 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLD MAX T20
			Nodo: 44 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 44 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : SLD MAX T21
			Nodo: 46 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLD MAX T22
			D2 :da 1 a 31 Azione : SISMICA TERRE SLD
13	Gk	SLD SISMICA MIN	Nodo: 2 Azione : SISMICA SLE MIN T1



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 2 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 2 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 12 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 12 Azione : SISMICA SLE MIN T4
			Nodo: 13 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 13 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 13 Azione : SISMICA SLE MIN T5
			Nodo: 14 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 14 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 14 Azione : SISMICA SLE MIN T3
			Nodo: 15 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 15 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 15 Azione : SISMICA SLE MIN T6
			Nodo: 16 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 16 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 16 Azione : SISMICA SLE MIN T2
			Nodo: 17 Azione : SLD MIN T8
			Nodo: 17 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 17 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 18 Azione : SISMICA SLE MIN T7
			Nodo: 18 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 18 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 20 Azione : SLD MIN T9
			Nodo: 22 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 22 Azione : SLD MIN T10
			Nodo: 24 Azione : SLD SISMA LONG trave singola



CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 24 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 24 Azione : SLD MIN T11
			Nodo: 26 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 26 Azione : SLD MIN T12
			Nodo: 28 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 28 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 28 Azione : SLD MIN T13
			Nodo: 30 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 30 Azione : SLD MIN T14
			Nodo: 32 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 32 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 32 Azione : SLD MINT15
			Nodo: 34 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 34 Azione : SLD MIN T16
			Nodo: 36 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 36 Azione : SLD MIN T17
			Nodo: 38 Azione : SLD MIN T18
			Nodo: 38 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 38 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 40 Azione : SLU MIN T19
			Nodo: 42 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 42 Azione : SLD MIN T20
			Nodo: 44 Azione : SLD SISMA LONG trave singola

CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			Nodo: 44 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 44 Azione : SLD MIN T21
			Nodo: 46 Azione : SLD SISMA LONG trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLD SISMA TRASV trave singola
			Nodo: 46 Azione : SLD MIN T22
			D2 :da 1 a 31 Azione : SISMICA TERRE SLD
14	Gk	TERRE	D2 :da 1 a 31 Azione : TERRE RIPOSO

10.1.1.3 Combinazioni

La prima tabella delle combinazioni riportata di seguito comprende le seguenti informazioni: *Numero, Tipo, Sigla identificativa*. Una seconda tabella riporta il *peso nella combinazione*, assunto per ogni caso di carico.

Cmb	Tipo	Sigla Id
1	SLU	SLU 1
2	SLU	SLU 2
3	SLU	SLV 1
4	SLU	SLV 2
5	SLE RARA	RARE 1
6	SLE RARA	RARE 2
7	SLE FREQUENTE	FREQ 1
8	SLE FREQUENTE	FREQ 2
9	SLE Q. PERMANENTE	PERMA 1
10	SLE Q. PERMANENTE	PERMA 2
11	SLD	SLD 1
12	SLD	SLD 2

Cmb	PESO PROPRIO	SLU MAX IMPALCA TO	SLU MIN IMPALCA TO	RARE MAX IMPALCA TO	RARE MIN IMPALCA TO	FREQ. MAX IMPALCA TO	PREQ. MIN IMPALCA TO	PERMA. MAX IMPALCA TO	PERMA. MIN IMPALCA TO	SLV MAX IMPALCA TO	SLV MIN IMPALCA TO	SLD MAX IMPALCA TO	SLD MIN IMPALCA TO	MINTERRE
1	1.35	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.35
2	1.35	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.35
3	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	1.00
4	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	1.00
5	1.00	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
6	1.00	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
7	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
8	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
9	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
10	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
11	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	1.00
12	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00

10.1.1.4 Sollecitazioni

Le immagini seguenti mostrano le sollecitazioni agenti sulla sottostruttura.

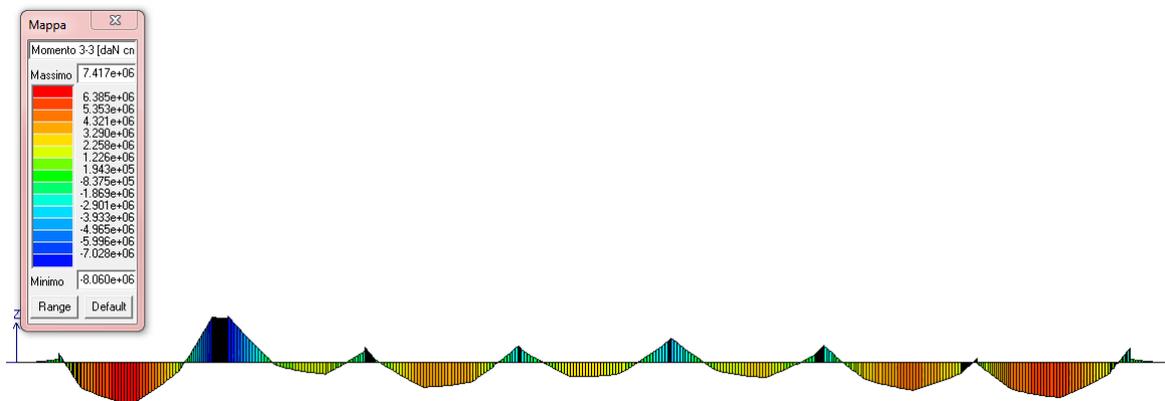


FIGURA 10-4 COMBINAZIONE SLU 1 : MOMENTO FLETTENTE

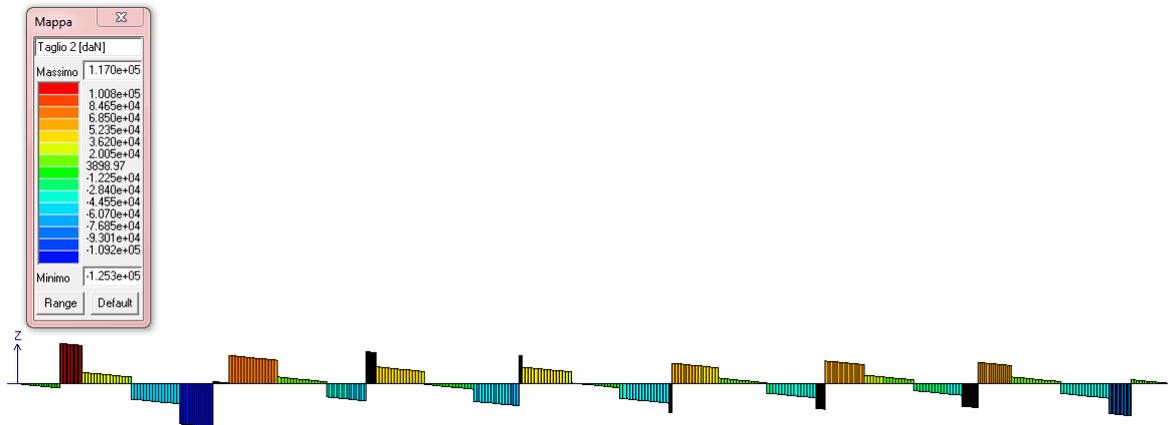


FIGURA 10-5 COMBINAZIONE SLU 1 : TAGLIO

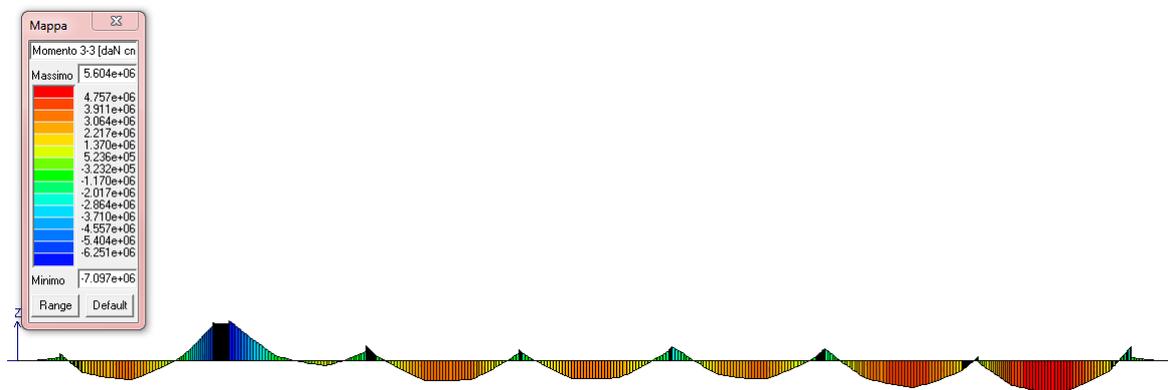


FIGURA 10-6 COMBINAZIONE SLU 2 : MOMENTO FLETTENTE

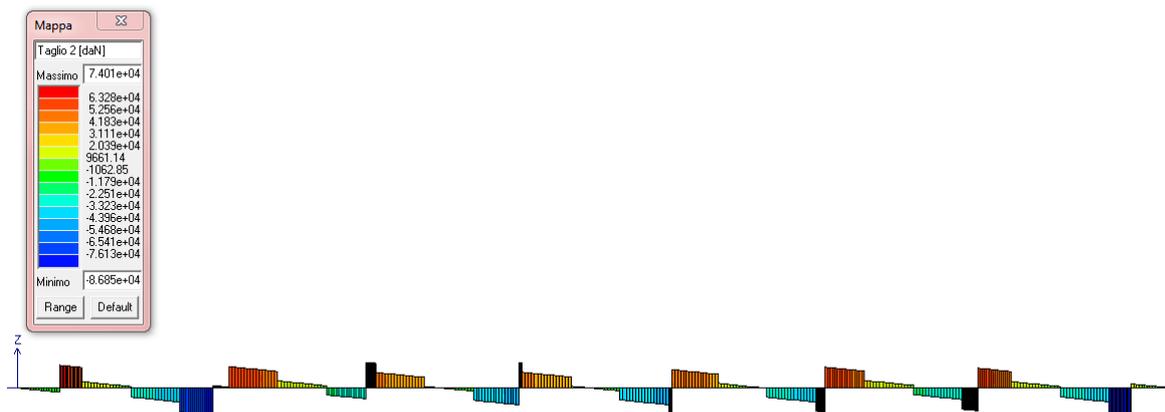


FIGURA 10-7 COMBINAZIONE SLU 2 : TAGLIO

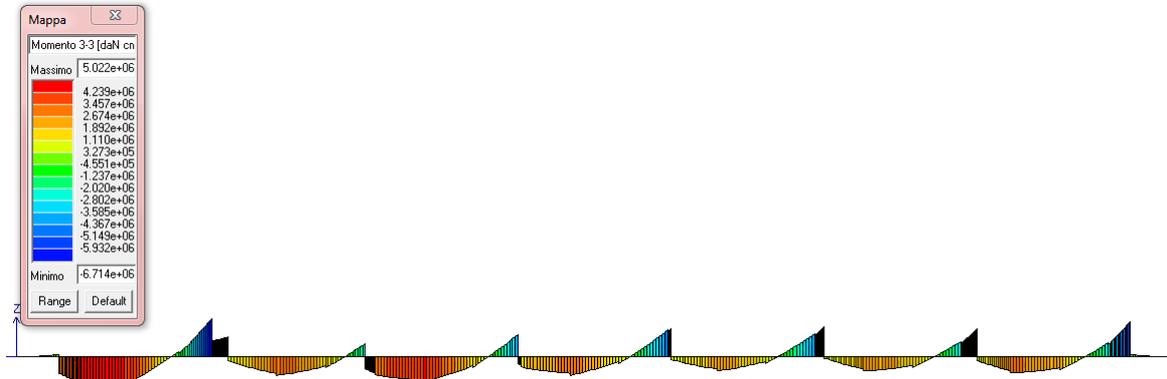


FIGURA 10-8 COMBINAZIONE SLV 1 : MOMENTO FLETTENTE

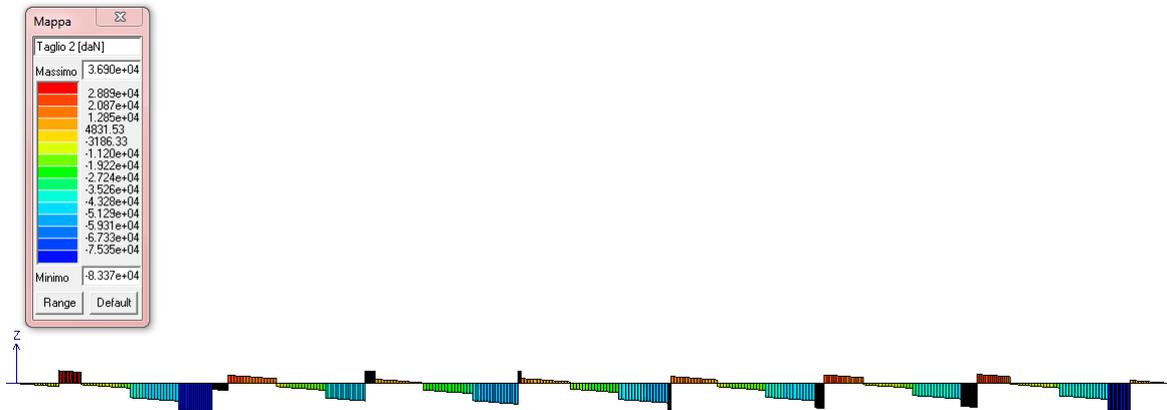


FIGURA 10-9 COMBINAZIONE SLV 1 : TAGLIO

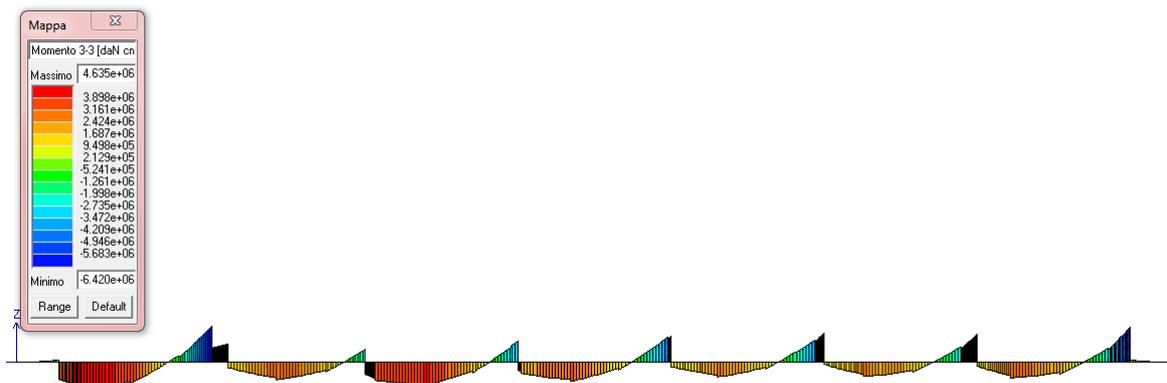


FIGURA 10-10 COMBINAZIONE SLV 2 : MOMENTO FLETTENTE

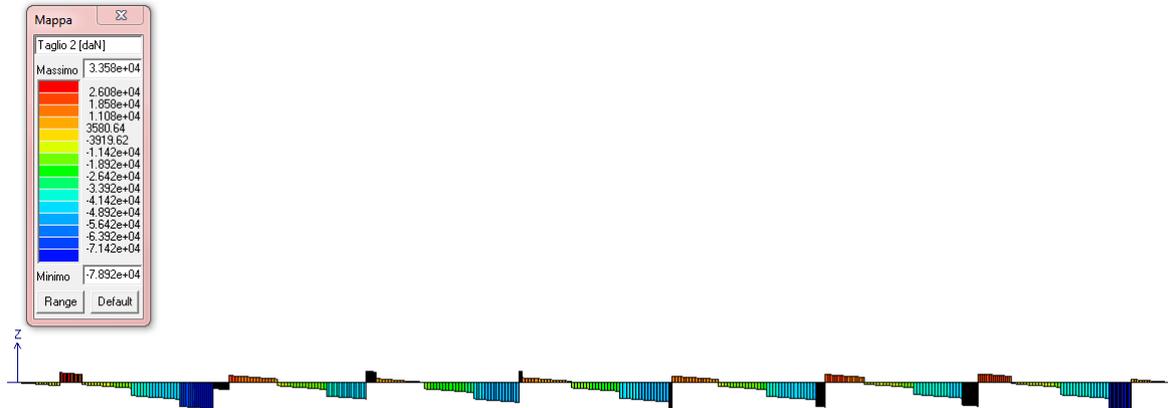


FIGURA 10-11 COMBINAZIONE SLV 2 : TAGLIO

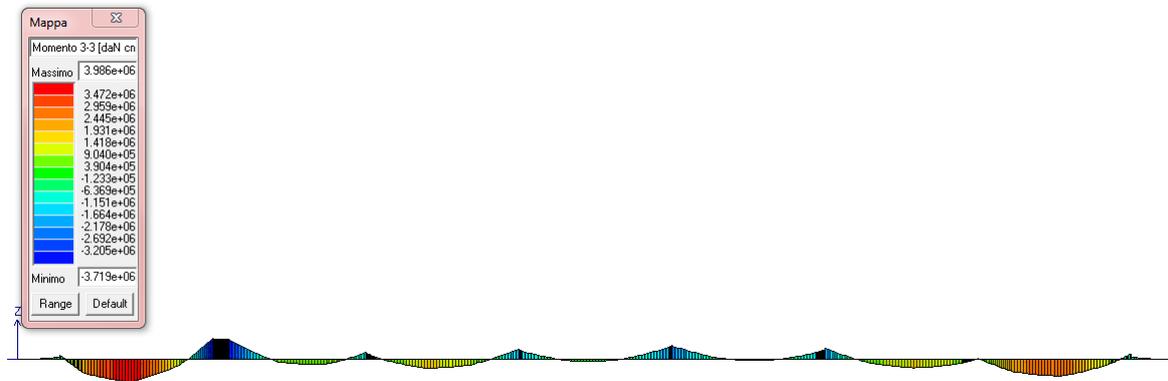


FIGURA 10-12 COMBINAZIONE SLE RARA 1 : MOMENTO FLETTENTE

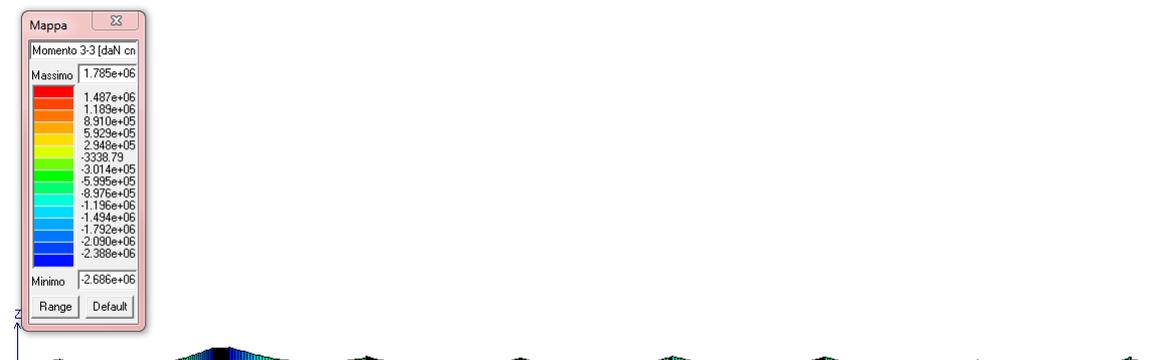


FIGURA 10-13 COMBINAZIONE SLE RARA 2 : MOMENTO FLETTENTE

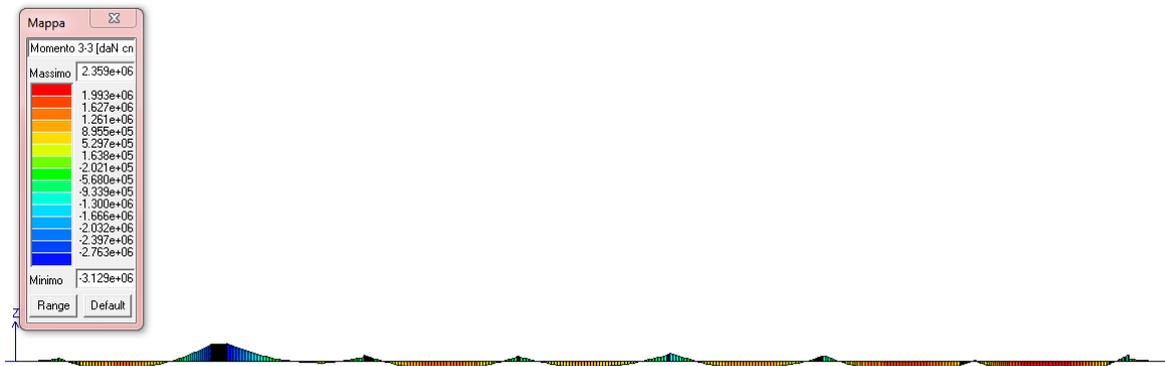


FIGURA 10-14 COMBINAZIONE SLE FREQUENTE 1 : MOMENTO FLETTENTE



FIGURA 10-15 COMBINAZIONE SLE FREQUENTE 2 : MOMENTO FLETTENTE

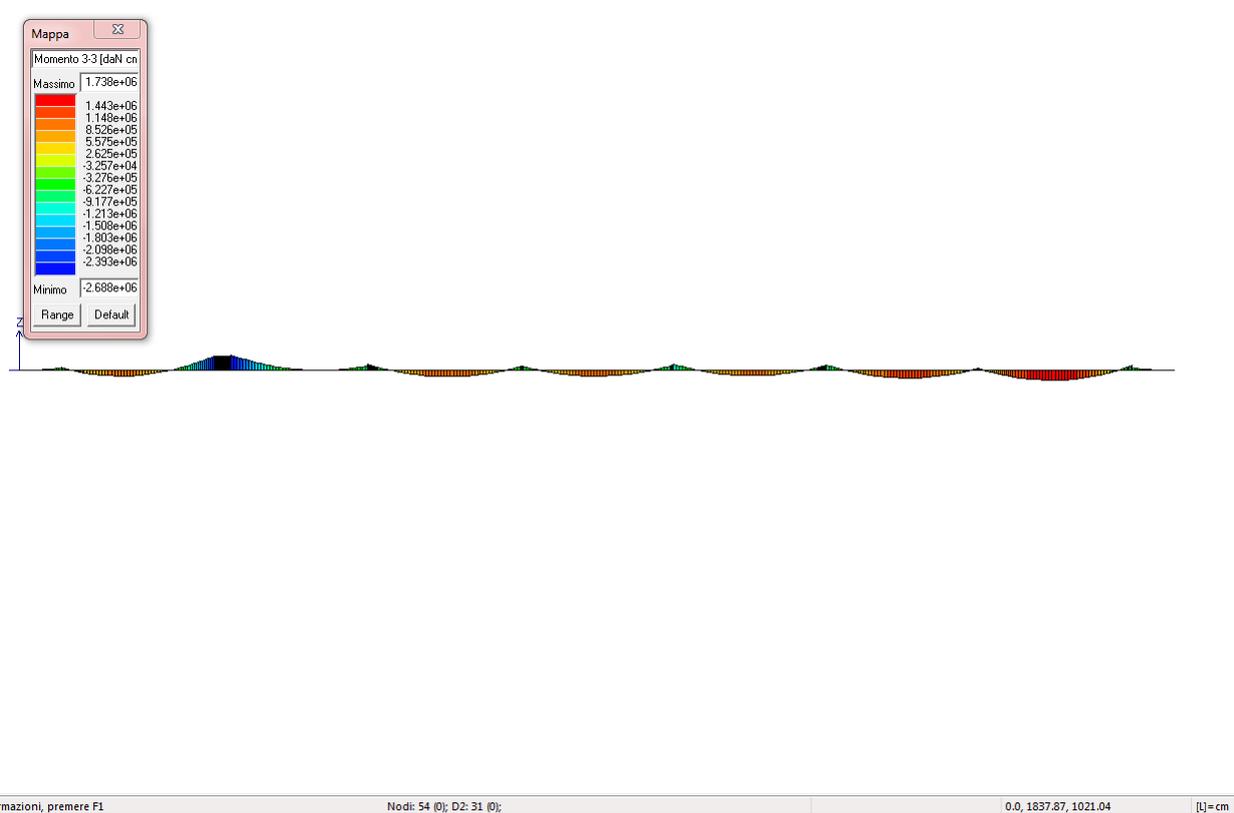


FIGURA 10-16 COMBINAZIONE SLE QUASI PERMANENTE 1 : MOMENTO FLETTENTE

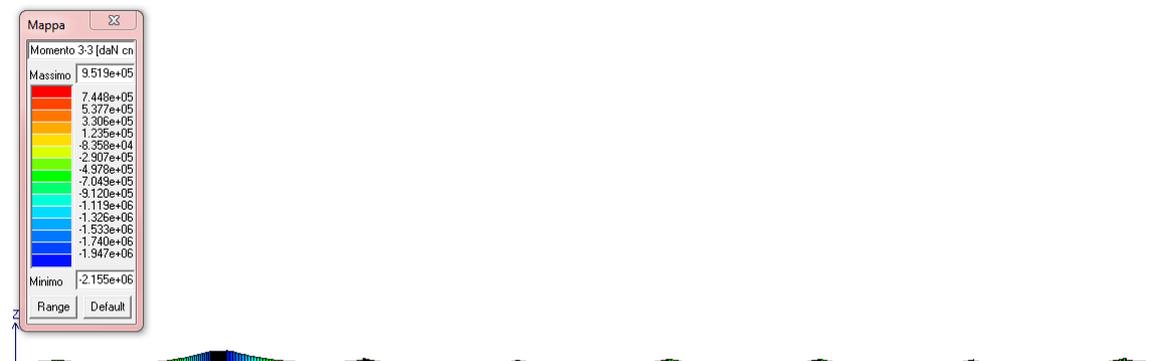


FIGURA 10-17 COMBINAZIONE SLE QUASI PERMANENTE 2 : MOMENTO FLETTENTE

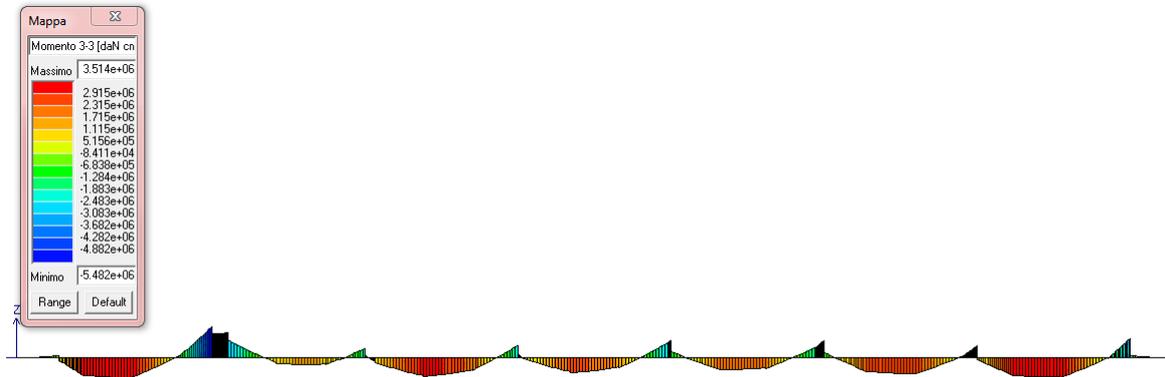


FIGURA 10-18 COMBINAZIONE SLD 1 : MOMENTO FLETTENTE

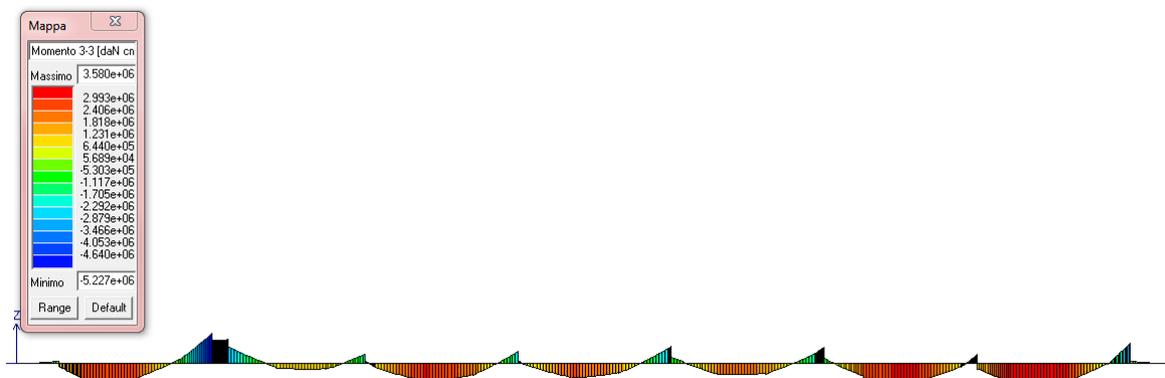


FIGURA 10-19 COMBINAZIONE SLD 2 : MOMENTO FLETTENTE

10.1.1.5 Verifiche

Il pulvino viene verificato con l'ausilio del programma PRO_VLIM che verifica sezioni in cemento armato agli SLU e SLE.

La verifica è condotta con le sollecitazioni sopra riportate. A favore di sicurezza non si considera lo sforzo normale agente.

La sezione viene armata con ferri di diametro 20 mm sia inferiormente che superiormente passo 20 cm.

In questa fase di calcolo non si ritiene dimensionante il calcolo dei ferri di "parete".

Geometria della sezione

Vert. X Y

n.	cm	cm
1	0.0	0.0
2	0.0	200.0
3	180.0	200.0
4	180.0	0.0

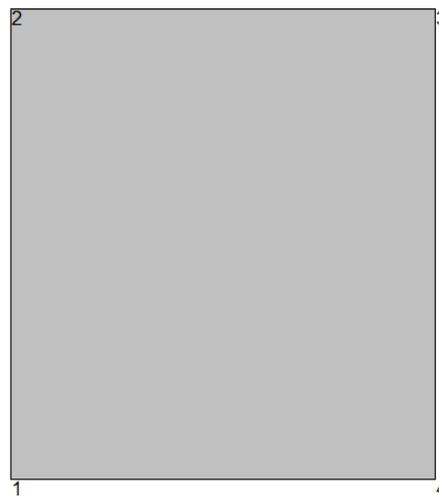


FIGURA 10-20 GEOMETRIA

Armature

Pos.	X	Y	Area	Pretens.
n.	cm	cm	cmq	(s/n)
1	21.3	194.0	3.1	no
2	36.5	194.0	3.1	no
3	51.8	194.0	3.1	no
4	67.1	194.0	3.1	no
5	82.4	194.0	3.1	no
6	97.6	194.0	3.1	no
7	112.9	194.0	3.1	no
8	128.2	194.0	3.1	no
9	143.5	194.0	3.1	no

10	158.7	194.0	3.1	no
11	158.7	6.0	3.1	no
12	143.5	6.0	3.1	no
13	128.2	6.0	3.1	no
14	112.9	6.0	3.1	no
15	97.6	6.0	3.1	no
16	82.4	6.0	3.1	no
17	67.1	6.0	3.1	no
18	51.8	6.0	3.1	no
19	36.5	6.0	3.1	no
20	21.3	6.0	3.1	no

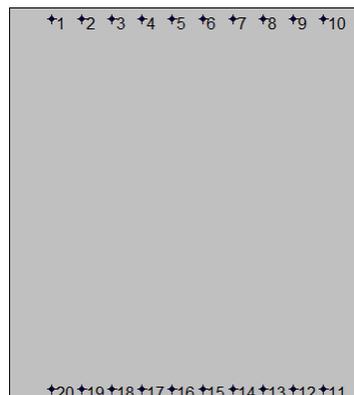


FIGURA 10-21 ARMATURE

Caratteristiche limite della sezione

Nu	Mxu	Myu	Stato Sez.
kN	kN m	kN m	
-2458.64	0.0000	0.0000	Completamente tesa
61618.63	0.0000	0.0072	Completamente compressa
0.00	2330.7143	0.0000	Fibre inferiori tese

0.00-2330.7143	0.0000	Fibre superiori tese
0.00	0.0000 2031.2186	Fibre di sinistra tese
0.00	0.0000-2031.2186	Fibre di destra tese

Verifiche stato limite ultimo

Per ogni combinazione di carico saranno svolte le verifiche:

Verifica per Mxu, Myu e Nu proporzionali (sigla verifica: P)

e in caso di verifica proporzionale positiva:

Verifica con rapporto Mxu, Myu assegnato (sigla verifica: M)

Verifica con Nu costante (sigla verifica: N)

Cmb.	N	Mx	My	Tipo	Nu	Mxu	Myu	Sd/Su	Verif.	
	kN	kN m	kN m		kN	kN m	kN m			
1	0.00	741.0000	0.0000	P	0.00 2330.7140		0.0000	0.320	OK	
				M	n.d.	n.d.	n.d.	n.d.		
				N	0.00 2330.7140		0.0000	0.320		
2	0.00	-806.0000	0.0000	P	0.00-2330.7140		0.0000	0.350	OK	
				M	n.d.	n.d.	n.d.	n.d.		
				N	0.00-2330.7140		0.0000	0.350		

Riepilogo combinazioni maggiormente gravose:

Cmb.	N	Mx	My	Tipo	Nu	Mxu	Myu	Sd/Su	Verif.
	kN	kN m	kN m		kN	kN m	kN m		
2	0.00	-806.0000	0.0000	P	0.00-2330.7140		0.0000	0.350	OK
1	0.00	741.0000	0.0000	M	n.d.	n.d.	n.d.	n.d.	OK
2	0.00	-806.0000	0.0000	N	0.00-2330.7140		0.0000	0.350	OK

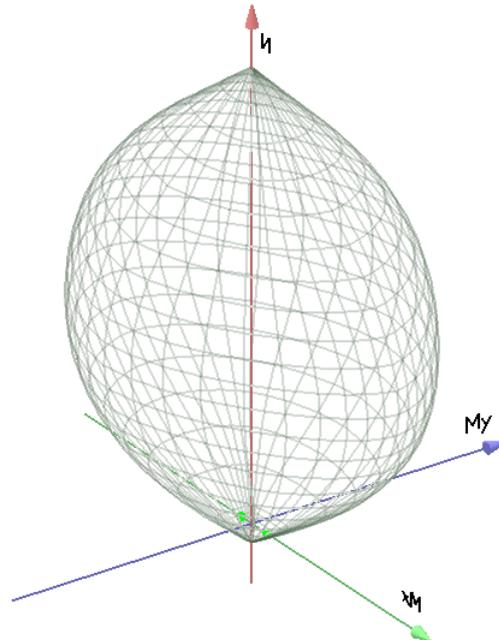


FIGURA 10-22 DOMINIO SLU

Verifiche stato limite di esercizio per c. c. rare

Valori limite (tensioni: segno (-) = compressione, (+) = trazione):

CLS: $\sigma_L = 17.40 \text{ kN/mq}$ (verifica Ok per $\sigma/\sigma_L < 1$)

Acciaio: $\sigma_{aL} = 360.00 \text{ kN/mq}$ (verifica Ok per $\sigma_a/\sigma_{aL} < 1$)

	Cmb	Mx	My	N	σ	σ/σ_L	σ_a	σ_a/σ_{aL}
n. e stato		kN m	kN m	kN	kN/mq		kN/mq	
3 OK	396.0000		0.0000	0.00	-0.75	0.04	68.05	0.19
4 OK	-372.0000		0.0000	0.00	-0.71	0.04	63.93	0.18

Verifiche stato limite di esercizio per c. c. frequenti

Valori limite:

Fessure: $W_{kL} = 0.30 \text{ mm}$ (verifica Ok per $W_k/W_{kL} < 1$)

	Cmb	Mx	My	N	Wk	Wk/WkL
--	------------	-----------	-----------	----------	-----------	---------------

n. e stato	kN m	kN m	kN	mm		
5 OK	234.0000	0.0000	0.00	0.00	0.00	
6 OK	-313.0000	0.0000	0.00	0.00	0.00	

Verifiche stato limite di esercizio per c. c. quasi permanenti

Valori limite:

CLS: $\sigma_L = 13.05$ kN/mq (verifica Ok per $\sigma/\sigma_L < 1$)

Fessure: $W_{kL} = 0.20$ mm (verifica Ok per $W_k/W_{kL} < 1$)

	Cmb	Mx	My	N	σ	σ/σ_L	Wk	Wk/WkL
n. e stato	kN m	kN m	kN	kN	kN/mq		mm	
7 OK	174.0000	0.0000	0.00	0.00	-0.33	0.03	0.00	0.00
8 OK	-269.0000	0.0000	0.00	0.00	-0.51	0.04	0.00	0.00

Verifiche a taglio

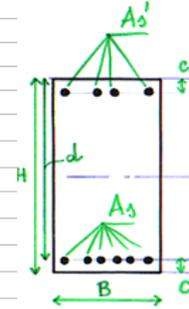
Il massimo sforzo di taglio agli SLU agente sulla sezione è pari a 1170.00 KN. Questo sforzo è in corrispondenza dei pali.

La sezione, senza armatura a taglio, ha una resistenza pari a 931.35 KN che non è sufficiente ad assorbire il taglio di progetto ma molto vicino.

Si prevedono quindi staffe verticali di diametro 16 mm passo 10 cm a due braccia aggiuntive solo in corrispondenza dei pali di fondazione.

Con suddette staffe la resistenza a taglio della sezione risulta 2760.00 KN quindi la verifica risulta soddisfatta.

DATI DELLA SEZIONE		
B =	180 cm	base
H =	200 cm	altezza
c =	5 cm	copriferro ferro teso
c' =	5 cm	copriferro ferro compresso
d = H-c =	195 cm	altezza utile
As =	31.40 cm ²	area ferro teso
As' =	31.40 cm ²	area ferro compresso
fyk =	4500 kg/cm ²	
Es =	2100000 kg/cm ²	
fyd =	3913 kg/cm ²	
esy =	1.86 *10 ⁻³	
σs,adm =	2600 kg/cm ²	
Rck =	450 kg/cm ²	
Ec =	346255 kg/cm ²	
fcd =	212 kg/cm ²	
fctm =	33.5 kg/cm ²	
fctk =	23.5 kg/cm ²	
fctd =	15.6 kg/cm ²	
fcfm =	40.2 kg/cm ²	
fcfk =	28.2 kg/cm ²	
fcfd =	18.8 kg/cm ²	
αc =	1.0	per membrature non compresse (altrimenti vedasi formule nel Par. 4.1.2.1.3.2 del D.M. 14/01/2008)
fcd' =	105.83 kg/cm ²	
ELEMENTI SENZA ARMATURA RESISTENTE A TAGLIO		
k =	1.32 < 2	
ρI =	0.0009 < 0,02	
NEd =	0 kg	
σcp =	0.00 N/mm ²	< 0,2 fcd = 4.23 N/mm ²
V _{Rd} =	83135 kg	
V _{Rd} =	83.1 t	
STAFFE		
Asw =	2.01 cm ²	
n.bracci =	2	
passo =	10 cm	
θ =	45 °	tra 22° e 45°, si può usare θ* per massimizzare la resistenza a taglio
ctg θ =	1.00	
α =	90 °	90° per staffe
ctg α =	0.00	
θ* OTTIMALE PER MASSIMIZZARE LA RESISTENZA A TAGLIO		
ctg θ* =	3.33	
θ* =	16.70 °	
RESISTENZA LATO ACCIAIO		
V _{Rsd} =	276069 kg	
V _{Rsd} =	276.1 t	
RESISTENZA LATO CALCESTRUZZO		
V _{Rcd} =	1671506 kg	
V _{Rcd} =	1671.5 t	
RESISTENZA A TAGLIO		
V _{Rcd} =	276.1 t	min (V _{Rsd} , V _{Rcd})



11. PALI

La capacità portante e la lunghezza del palo trivellato di diametro 120 cm sono state determinate dalla relazione geotecnica dell'opera in questione.

La figura sottostante mostra che il carico massimo che si ha sul singola palo è pari a 1453.00 KN.

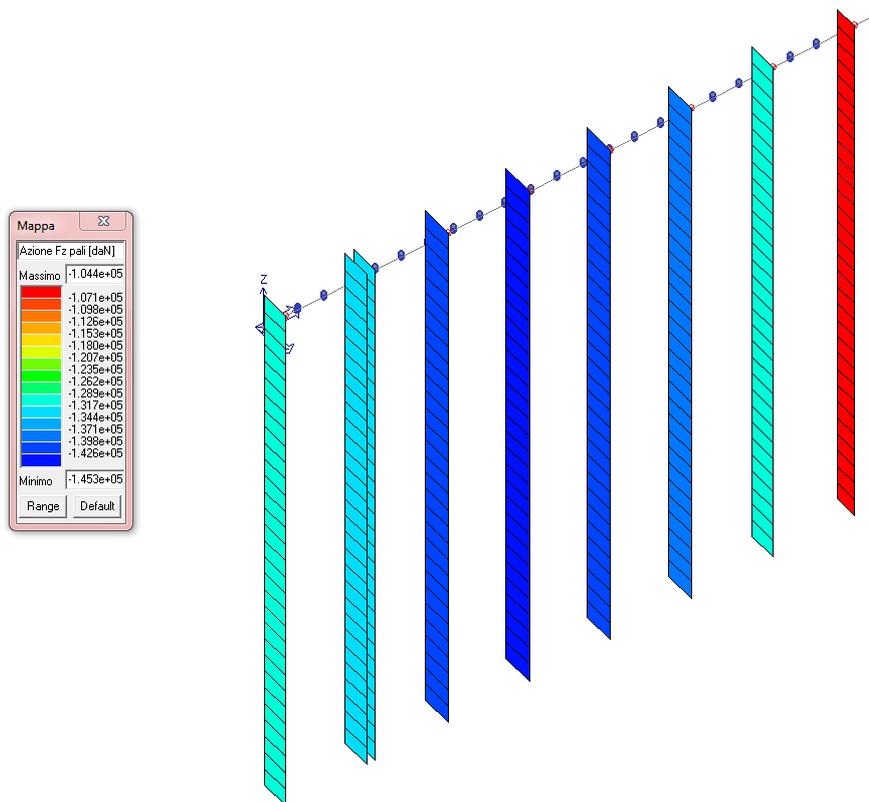


FIGURA 5.1.11-1 CARICO SU PALO

La figura sottostante mostra invece la capacità portante di pali di diametro 120 per il ponte in oggetto.

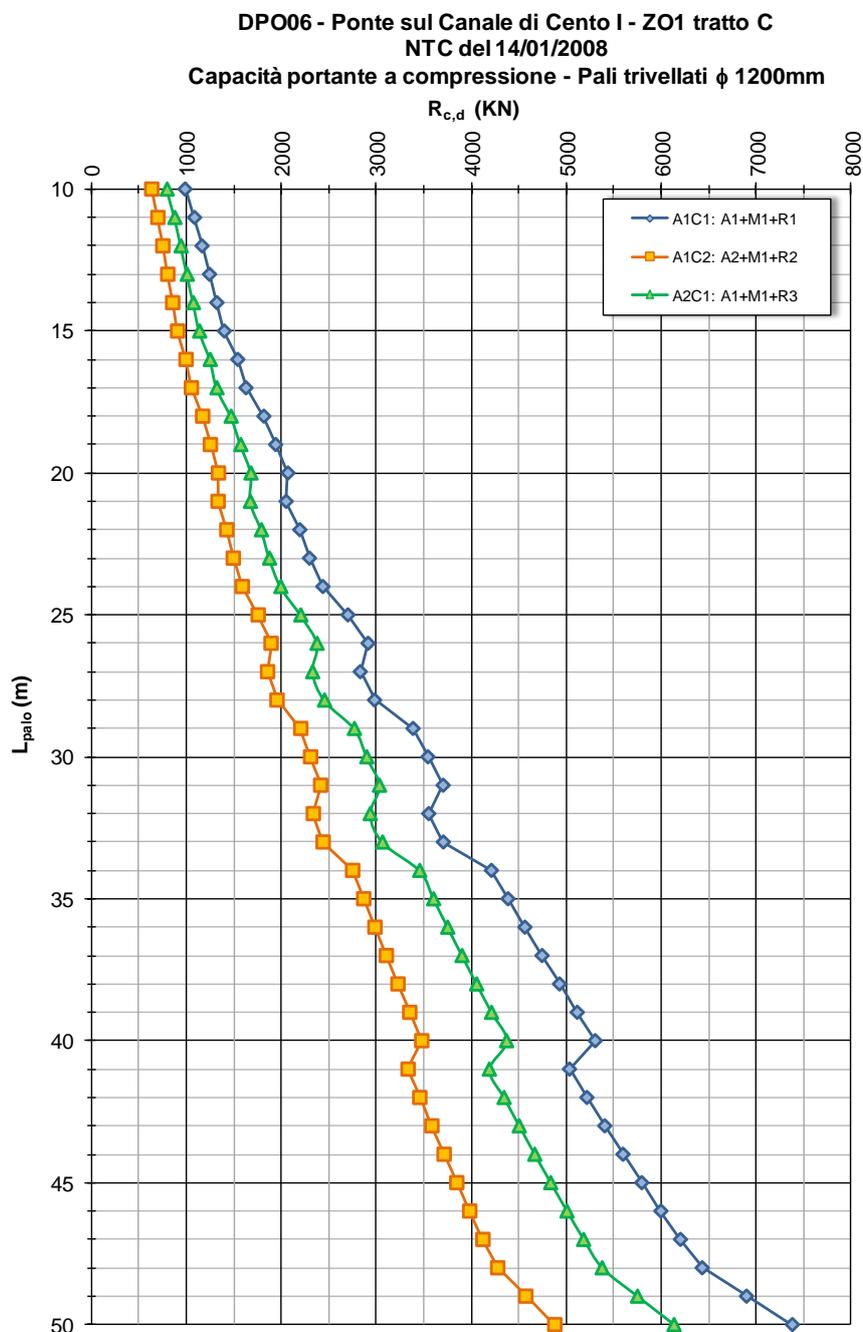


FIGURA 5.1.11-2 CAPACITA' PORTANTE PALO

In base all'immagine di cui sopra la capacità portante di un palo di ml 25.00 ml risulta superiore a quella ottenuta nella modellazione.

Per quanto riguarda le verifiche di resistenza, esse sono effettuate in automatico dal programma di calcolo.

Si ipotizza di armare la sezione con 36 ferri diametro 26 mm.

Diametro palo = 120.0 cm

Armatura corrente: 36 Ø 26 = 191.1 cmq

Armatura a taglio: spirale Ø10/10

Stato limite ultimo

Ver. N/M = rapporto S_d/S_u con sollecitazioni ultime proporzionali

Ver. (25) = rapporto N_d/N_u , dove N_u viene ottenuto con riduzione del 25% di f_{cd}

Ver. V = verifica a taglio, rapporto V_{rd}/V_u

(Verifica positiva per valori inferiori a 1)

Sezioni maggiormente sollecitate:

Pl.	Cmb.	Palo	Quota(cm)	N(daN)	V(daN)	M(daNcm)	Ver. N/M	Ver.(25)	Ver.V
53	4	53	-166.7	-93621.4	14801.2	7570965.0	0.19	0.06	0.12
51	1	51	0.0	-145296.3	28572.3	275701.4	0.07	0.09	0.24

S/Su massime:

Ver. N/M = 0.19 < 1 (Ok)

Ver. (25) = 0.09 < 1 (Ok)

Ver. V = 0.75 < 1 (Ok)

Stato limite di esercizio condizioni rare

Tensione amm. CLS = 174 daN/cm²

Tensione amm. acciaio = 3600 daN/cm²

Sezioni maggiormente sollecitate:

Pl.	Cmb.	Palo	Quota(cm)	N(daN)	M(daNcm)	Ten.SLE C	Ten.SLE A
53	5	53	-166.7	-53819.7	2117586.0	-14.5	-192.2

Valori massimi:

Ten.massima CLS = 14.5 daN/cm² < Ten. amm. CLS (Ok)

Ten.massima acciaio = -192.2 daN/cm² < Ten. amm. acciaio (Ok)

Stato limite di esercizio condizioni frequenti

Fessure: Wk amm. < 0.3 mm

Sezioni maggiormente sollecitate:

Pl.	Cmb.	Palo	Quota(cm)	N(daN)	M(daNcm)	Wk
53	7	53	-166.7	-54713.1	1527207.0	0.00

Valori massimi:

Fessure Wk massima = 0.0 daN/cm² < Wk amm. (Ok)

Stato limite di esercizio condizioni quasi permanenti

Tensione amm. CLS = 130.5 daN/cm²

Fessure: Wk amm. < 0.2 mm

Sezioni maggiormente sollecitate:

Pl.	Cmb.	Palo	Quota(cm)	N(daN)	M(daNcm)	Ten.SLE C	Wk
53	9	53	-166.7	-43730.1	1527162.0	-10.6	0.00

Valori massimi:

Ten.massima CLS = 10.6 daN/cm² < Ten. amm. acciaio (Ok)

Fessure Wk massima = 0.0 daN/cm² < Wk amm. (Ok)