



## CORRIDOIO PLURIMODALE TIRRENICO–NORD EUROPA ITINERARIO AGRIGENTO – CALTANISSETTA–A19

S.S. N° 640 "DI PORTO EMPEDOCLE"

AMMODERNAMENTO E ADEGUAMENTO ALLA CAT. B DEL D.M. 5.11.2001  
Dal km 44+000 allo svincolo con l'A19

## PROGETTO DEFINITIVO

### GRUPPO DI PROGETTAZIONE

ATI:

TECHNITAL s.p.a. (mandataria)

S.I.S. Studio di Ingegneria Stradale s.r.l.

DELTA Ingegneria s.r.l.

INFRAUTEC s.r.l Consulting Engineering

PROGIN s.p.a.

### I RESPONSABILI DI PROGETTO

Dott. Ing. M. Raccosta  
Ordine Ing. Verona n° A1665

Prof. Ing. A. Bevilacqua  
Ordine Ing. Palermo n° 4058

Dott. Ing. M. Carlino  
Ordine Ing. Agrigento n° A628

Dott. Ing. N. Troccoli  
Ordine Ing. Potenza n° 836

Dott. Ing. S. Esposito  
Ordine Ing. Roma n° 20837

### IL GEOLOGO

### INTEGRAZIONE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE

Dott. Ing. M. Raccosta

VISTO: IL RESPONSABILE  
DEL PROCEDIMENTO

VISTO: IL RESPONSABILE DEL  
SERVIZIO PROGETTAZIONE

Dott. Ing. Massimiliano Fidenzi

Dott. Ing. Antonio Valente

DATA

PROTOCOLLO

## OPERE D'ARTE MAGGIORI – VIADOTTI OPERE SULL'ASSE PRINCIPALE

VIADOTTO SALSO–CARR. DX ADEGUAMENTO STRUTTURA ESISTENTE  
RELAZIONE PRELIMINARE DI CALCOLO – IMPALCATO

CODICE PROGETTO		NOME FILE	REVISIONE	FOGLIO	SCALA:
L0407B	D 0501	P01V15STRRE03A.dwg	A	01 DI 01	
D					
C					
B					
A	EMISSIONE	Ottobre 2006	P. Polani	F. Arciuli	C. Marro
REV.	DESCRIZIONE	DATA	VERIFICATO RESP. TECNICO	CONTROLLATO RESP. D'ITINERARIO	APPROVATO RESP. DI SETTORE

## INDICE

<b>RELAZIONE TECNICA .....</b>	3
1 Generalità .....	3
2 Criteri di calcolo .....	5
2.1 Impalcato.....	5
2.1.1 Statica longitudinale.....	5
2.1.2 Statica trasversale.....	6
3 Riferimenti normativi .....	7
<b>RELAZIONE SUI MATERIALI .....</b>	8
4 Conglomerati cementizi .....	8
5 Acciaio ad aderenza migliorata.....	8
6 Acciaio da carpenteria.....	8
7 Controventi .....	9
8 Bulloni ad alta resistenza .....	9
9 Pioli con testa tipo “Nelson” .....	9
10 Saldature .....	9
<b>CALCOLI STATICI: PARTE I – IMPALCATO .....</b>	10
<b>1° TRONCO CARREGGIATA DESTRA.....</b>	10
1 Generalità .....	10
2 Analisi dei carichi .....	10
3 Analisi strutturale.....	16
3.1 Criteri generali .....	16
3.2 Sollecitazioni di progetto .....	17
4 Verifiche dell’impalcato .....	22
4.1 Verifica di resistenza travi principali .....	22
4.2 Verifica di stabilità dei pannelli d’anima delle travi principali .....	29
4.3 Soletta .....	33
4.3.1 Verifica di resistenza della soletta .....	33
4.3.2 Verifica a fessurazione della soletta.....	38
<b>TRONCHI n° 2,3,4 CARREGGIATA DESTRA.....</b>	44
1 Generalità .....	44
2 Analisi dei carichi .....	44

3 Analisi strutturale.....	50
3.1 Criteri generali .....	50
3.2 Sollecitazioni di progetto .....	51
4 Verifiche dell'impalcato .....	57
4.1 Verifica di resistenza travi principali.....	57
4.2 Verifica di stabilità dei pannelli d'anima delle travi principali .....	63
<b>PARTE II: APPOGGI, GIUNTI E DISPOSITIVI ANTISISMICI .....</b>	<b>65</b>
1 Dimensionamento degli appoggi .....	65
2 Ritegni sismici .....	69
3 Giunti e scorrimenti degli appoggi di estremità.....	70

**APPENDICE A:** Sollecitazioni di calcolo degli impalcati

**APPENDICE B:** Modelli di calcolo degli impalcati

# RELAZIONE TECNICA

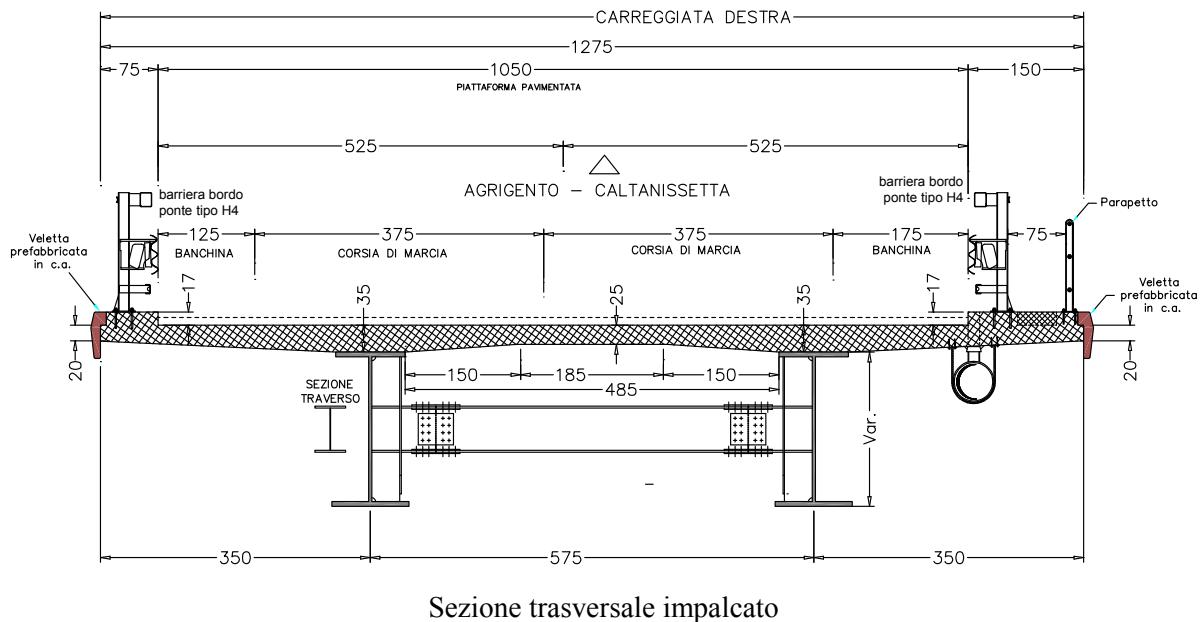
## 1 Generalità

Nel presente elaborato sono riportati i calcoli statici dell' Impalcato e degli Appoggi, Giunti e Dispositivi Antisismici della Carreggiata DESTRA (dalla Spalla "A" alla Pila n° 35) del Viadotto SALSO, inserito nei lavori per l' ammodernamento e l' adeguamento alla cat. B del D.M. 5.11.2001 della S.S. 640 "di Porto Empedocle" nel tratto dal km 44+000 allo svincolo con l' A19.

Il Viadotto è suddiviso nei seguenti 4 tronchi separati da giunti:

- TRONCO n° 1 - da Spalla A a Pila 7 (7 campate di Luce 22+34+42+2×60+42+33,2 m)
- TRONCO n° 2 - da Pila 7 a Pila 16 (9 campate di luce 34 m circa)
- TRONCO n° 3 - da Pila 16 a Pila 26 (10 campate di luce 34 m circa)
- TRONCO n° 4 - da Pila 26 a Pila 35 (9 campate di luce 34 m circa)

La geometria della sezione corrente è riportata nella figura seguente.



L' impalcato ha una larghezza complessiva di 12,75 m così suddivisa:

- due corsie di marcia da 3,75 m e due banchine da 1,75 m e 1,25 m che costituiscono la sede stradale;

- un cordolo da 1,50 m per l'alloggiamento della barriera di sicurezza, del parapetto e del marciapiede di servizio di 0,75 m;
- un cordolo da 0,75 m per l' alloggiamento della barriera di sicurezza.

La carpenteria metallica dell' impalcato è costituita da due travi a doppio T poste ad interasse di 5,75 m, collegate da traversi con anima piena ad interasse di circa 6 m ubicati a metà altezza delle travi. Gli sbalzi laterali hanno lunghezza di 3,50 m.

La soletta ha spessore variabile da 35 cm in corrispondenza delle travi a 25 cm in mezzeria e 20 cm all' estremità degli sbalzi.

L' altezza delle travi metalliche, variabile lungo lo sviluppo del viadotto, è riportata nella tabella seguente:

**TABELLA ALTEZZA TRAVI IN ACCIAIO**

TRONCO N° 1			
Camp. N°	Inizio	Fine	H trave (mm)
			Carr. DX
1	S1	P1	1600
2	P1	P2	1600
3	P2	P3	Variazione lineare da 1600 (su P2) a 2200 (su P3)
4	P3	P4	2200
5	P4	P5	2200
6	P5	P6	Variazione lineare da 2200 (su P5) a 1600 (su P6)
7	P6	P7	1600

**TRONCHI N° 2,3,4**

H trave COSTANTE = 1600 mm per tutte le campate

Il Viadotto presenta, in senso longitudinale, i seguenti dispositivi antisismici:

- 2+2 ritegni elastici a doppio effetto da 250 t ubicati sulla spalla SA per il Tronco n° 1
- Dispositivi di vincolo dinamico (shock-trasmitters) integrati con gli appoggi unidirezionali delle pile per i Tronchi n° 2,3,4.

In senso trasversale le azioni sismiche sono trasmesse alle sottostrutture mediante gli appoggi unidirezionali.

Nel seguito della presente relazione si riportano i calcoli relativi al Tronco n° 1 ed al Tronco n° 3, potendosi ritenere quest' ultimo sicuramente rappresentativo anche dei Tronchi n° 2 e 4 che presentano le stesse luci del Tronco n° 3, ma una campata in meno (9 campate anziché 10).

## 2 Criteri di calcolo

### 2.1 Impalcato

#### 2.1.1 Statica longitudinale

Lo schema statico adottato è quello di un ponte bitrave continuo a più campate ad asse rettilineo con luci pari agli interassi delle pile misurate in asse impalcato.

L'analisi strutturale è condotta su una singola trave composta, sottoposta al peso proprio, ai sovraccarichi permanenti, alle distorsioni e all'aliquota dei carichi mobili che discende dalla ripartizione trasversale dei carichi.

La trave continua composta è discretizzata in conci di sezione costante, tenendo conto quindi delle variazioni geometriche, della fessurazione della soletta e delle azioni concentrate.

Nell'analisi strutturale si tiene conto delle fasi transitorie e di esercizio e si opera con i seguenti modelli:

*Modello 1*: ottenuto considerando le proprietà inerziali delle sole travi metalliche ed utilizzato per la valutazione degli effetti indotti dal peso proprio dell'acciaio e della soletta.

*Modello 2*: ottenuto considerando le proprietà inerziali ideali della sezione composta con soletta collaborante omogeneizzata all'acciaio mediante coefficiente 6. Il modello è utilizzato per la valutazione degli effetti indotti dalle azioni di breve durata.

*Modello 3*: ottenuto considerando le proprietà inerziali ideali della sezione mista con soletta collaborante omogeneizzata all'acciaio mediante coefficiente 20. Il modello è utilizzato per la valutazione degli effetti indotti dalle azioni di lunga durata e dal ritiro.

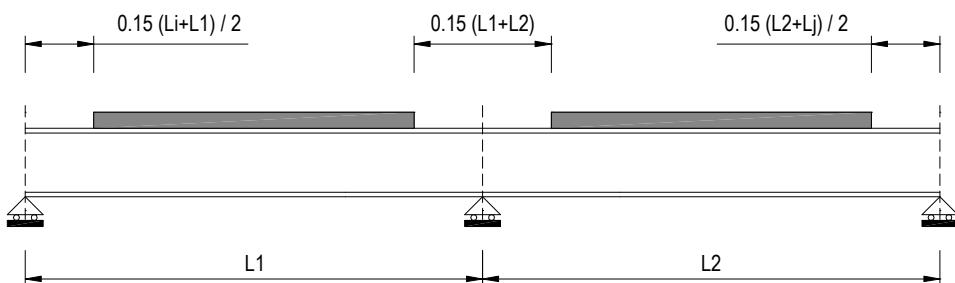


Figura 2.1 - Modellazione degli effetti dovuti alla fessurazione

Nei modelli 2 e 3 si tiene conto della riduzione di rigidezza della sezione composta in prossimità degli appoggi interni per la fessurazione della soletta, trascurando il contributo inerziale del calcestruzzo su un tratto di lunghezza pari al 15 % delle luci delle due campate adiacenti e mettendo comunque in conto il contributo inerziale delle armature presenti entro la larghezza collaborante (Figura 2.1).

Per le verifiche di sicurezza, si considerano le seguenti quattro sezioni tipo:

*Sezione Tipo 1*: proprietà inerziali della sola membratura metallica soggetta alle sollecitazioni dovute al peso proprio dell'acciaio e della soletta di calcestruzzo.

*Sezione Tipo 2*: proprietà inerziali ideali della sezione mista con calcestruzzo omogeneizzato all'acciaio con coefficiente di omogeneizzazione  $n = 6$ . La sezione è utilizzata per le sollecitazioni prodotte dalle azioni di breve durata nelle regioni a momento flettente positivo.

*Sezione Tipo 3*: proprietà inerziali ideali della sezione mista con calcestruzzo omogeneizzato all'acciaio con coefficiente di omogeneizzazione  $n = 20$ . La sezione è utilizzata per le sollecitazioni prodotte dai sovraccarichi permanenti e dal ritiro nelle regioni a momento flettente positivo.

*Sezione Tipo 4*: proprietà inerziali della sezione costituita dalla membratura metallica e dalle barre di armatura con esclusione del calcestruzzo. La sezione è utilizzata nelle regioni a momento flettente negativo.

### 2.1.2 Statica trasversale

Il calcolo della soletta è stato effettuato su un tratto di sezione di lunghezza unitaria. Le sollecitazioni dei carichi permanenti sono riferite al metro. Per i carichi da traffico è stata considerata una diffusione a  $45^\circ$  del carico fino all'appoggio. Il coefficiente di amplificazione dinamica per i carichi da traffico è pari ad 1,4.

Il dimensionamento dei traversi di campata è stato effettuato su schemi semplificati che consentono la valutazione della rigidezza necessaria a garantire la stabilità delle piattabande compresse delle travi principali, sia nelle fasi transitorie che in quelle di esercizio.

### **3 Riferimenti normativi**

Le analisi delle azioni e le verifiche di sicurezza sono state condotte facendo riferimento alle seguenti normative:

- D.M. 16/01/96 “Criteri generali per la verifica di sicurezza delle costruzioni e dei carichi e sovraccarichi”;
- D.M. 16/01/96 “Norme tecniche per l’esecuzione delle opere in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche”;
- D.M. 16/01/96 “Norme tecniche per le costruzioni in zone sismiche”;
- D.M. 04/05/90 “Criteri generali e prescrizioni tecniche per la progettazione, esecuzione e collaudo dei ponti stradali”;
- CNR 10011/97 “Costruzioni di Acciaio – Istruzioni per il calcolo, l’esecuzione, il collaudo e la manutenzione”;
- CNR 10016/85 “Strutture composte di acciaio e calcestruzzo istruzioni per l’impiego nelle costruzioni”;
- CNR 10018/85 “Apparecchi di appoggio in gomma e PTFE nelle costruzioni. Istruzioni per il calcolo e l’impiego”.

# **RELAZIONE SUI MATERIALI**

## **4 Conglomerati cementizi**

Le prescrizioni relative ai conglomerati cementizi sono riportate nell' Elaborato Grafico relativo alle Prescrizioni sui Materiali, facente parte integrante del Progetto.

## **5 Acciaio ad aderenza migliorata**

Le armature da porre in opera non dovranno presentare tracce di ossidazione, corrosione e di qualsiasi altra sostanza che possa ridurne l'aderenza al conglomerato; dovranno inoltre presentare sezione integra e priva di qualsiasi difetto.

Si utilizzeranno barre ad aderenza migliorata tipo FeB44 k controllato in stabilimento, aventi le seguenti caratteristiche:

- tensione caratteristica di snervamento  $f_{yk} \geq 430 \text{ MPa}$
- tensione caratteristica di rottura  $f_{tk} \geq 540 \text{ MPa}$
- modulo elastico  $E_s = 206.000 \text{ MPa}$

## **6 Acciaio da carpenteria**

La carpenteria metallica sarà realizzata in acciaio tipo Fe 510 (grado C), conforme alle prescrizioni del D.M. 9.1.1996 e delle Istruzioni CNR 10011, avente le seguenti caratteristiche:

- tensione di rottura a trazione  $f_t \geq 510 \text{ MPa}$
- tensione di snervamento  $f_y \geq 355 \text{ MPa}$
- resilienza  $KV \geq 27 \text{ J a } -20^\circ\text{C}$
- allungamento (lamiere)  $\varepsilon_t \geq 21\%$

Nei tratti a direttrice curva la carpenteria metallica dovrà presentare curvatura continua. E' esclusa la realizzazione per tratti rettilinei consecutivi (spezzata) approssimanti la curva.

Tutte le giunzioni per l'assemblaggio dei conci delle travi portanti, sia quelle da eseguire in officina che quelle in cantiere, saranno di tipo saldato a completa penetrazione.

I traversi intermedi, di pila e di spalla saranno collegati alle travi principali attraverso giunzioni bullonate.

La carpenteria metallica sarà protetta con tre mani di vernice, due applicate in officina e la terza in opera, a conferire il colore finale.

## **7 Controventi**

Le aste del controvento orizzontale ed i relativi elementi di collegamento, saranno realizzati in acciaio tipo Fe 510, conforme alle prescrizioni del D.M. 09.01.1996 e alle Istruzioni CNR 10011, avente le seguenti caratteristiche:

- |                                  |                                             |
|----------------------------------|---------------------------------------------|
| • tensione di rottura a trazione | $f_t \geq 510 \text{ MPa}$                  |
| • tensione di snervamento        | $f_y \geq 355 \text{ MPa}$                  |
| • resilienza                     | $KV \geq 27 \text{ J a } -20^\circ\text{C}$ |
| • allungamento (lamiere)         | $\epsilon_t \geq 21\%$                      |

## **8 Bulloni ad alta resistenza**

Le giunzioni bullonate saranno realizzate con bulloni ad alta resistenza aventi le seguenti caratteristiche (UNI 3740):

- |                                  |                                |
|----------------------------------|--------------------------------|
| • vite                           | classe 10.9 (UNI5712)          |
| • tensione di rottura a trazione | $f_t \geq 1000 \text{ MPa}$    |
| • tensione di snervamento        | $f_y \geq 900 \text{ MPa}$     |
| • tensione caratteristica        | $f_{k,N} \geq 700 \text{ MPa}$ |
| • dado                           | classe 10 (UNI 5713)           |
| • rosette                        | C50 (UNI 5714)                 |
| • forza di serraggio             | $N_s = 0,8 f_{k,N} A_{res}$    |
| • coppia di serraggio            | $T_s = 0,2 N_s d$              |

## **9 Pioli con testa tipo “Nelson”**

- |                                      |                               |
|--------------------------------------|-------------------------------|
| • materiale base ST37-3K – DIN 17100 |                               |
| • tensione di snervamento            | $f_{yk} \geq 355 \text{ Mpa}$ |
| • tensione di rottura a trazione     | $f_u \geq 510 \text{ Mpa}$    |

## **10 Saldature**

Le saldature dovranno essere realizzate secondo le indicazioni delle Norme CNR 10011/97. Tutte le giunzioni per l'unione dei conci delle travi principali saranno eseguite con saldature testa a testa a completa penetrazione di 1<sup>a</sup> classe.

# CALCOLI STATICI: PARTE I – IMPALCATO

## 1° TRONCO CARREGGIATA DESTRA

### 1 Generalità

I calcoli sono condotti considerando uno schema statico a trave continua su 7 campate con luci 22 + 34 + 42 + 2 × 60 + 42 + 34 m.

### 2 Analisi dei carichi

-----+   RELAZIONE TECNICA: Analisi dei Carichi   +-----+		
Peso proprio della struttura (g1)		
-----		
- Carpenteria Metallica (g1,1)		
Travi principali.....		
.....= 22,12 kN/m		
Carpenteria secondaria.....		
.....= 3,96 kN/m		
- Soletta (g1,2).....25 kN/mc x 3,670 mq = 91,75 kN/m		
Carichi permanenti (g2)		
-----		
Marciapiedi.....25 kN/mc x ( 1,50 x 0,17 + 0,75 x 0,17 mq) = 9,56 kN/m		
Pavimentazione stradale.....20 kN/mc x 10,50 m x 0,11 m = 23,10 kN/m		
Vellete.....2 x 1,55 kN/m = 3,10 kN/m		
Canalette smaltimento acque.....1 x 0,50 kN/m = 0,50 kN/m		
Parapetti.....1 x 0,50 kN/m = 0,50 kN/m		
Sicurvia.....2 x 1,00 kN/m = 2,00 kN/m		
-----		
Carichi permanenti totali.....= 38,76 kN/m		
Ritiro del calcestruzzo (e2)		
-----		
Il ritiro del calcestruzzo è stato schematizzato attraverso le seguenti azioni statiche equivalenti:		
Forza assiale d'estremità.....Ncr = Ea x ec x Acollrit / nr = -7930 kN		
Momento flettente d'estremità.....Mcr = Nc x z = 3894 kNm		

avendo assunto:

contrazione finale da ritiro.....ec = 2,10E-04  
 coefficiente di omogeneizzazione a tinf.....nr = 20  
 modulo elastico dell'acciaio.....Ea = 206010 MPa  
 area della soletta collaborante.....Acollit = 3,666E+06 mmq  
 distanza fra il baricentro della soletta in cls  
 e il baricentro della sezione composta a tinf z = 0,491 m



Figura 2.1- Azioni statiche equivalenti al ritiro

Variazioni termiche (e3)

Gli effetti prodotti dalle variazioni termiche differenziali fra la soletta in calcestruzzo e le travi metalliche sono stati valutati con azioni statiche equivalenti concentrate alle estremità dell'impalcato.  
 Sono state prese in esame le seguenti variazioni termiche:

Variazione termica differenziale positiva 10 °C

Forza assiale d'estremità.....NcdT+ = Ea x a x 10 x AcolldT / n0 = 12587 kN  
 Momento flettente d'estremità.....McdT+ = NcdT+ x z = -3021 kNm



Figura 2.2 - Azioni statiche equivalenti alla variazione termica positiva

Variazione termica differenziale negativa -5 °C

Forza assiale d'estremità.....NcdT- = Ea x a x -5 x AcolldT / n0 = -6293 kN  
 Momento flettente d'estremità.....McdT- = NcdT- x z = 1510 kNm

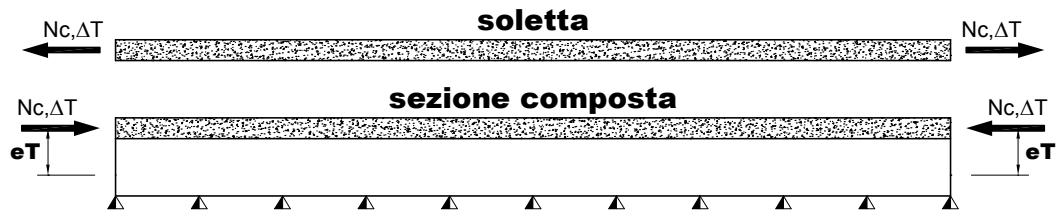


Figura 2.3 - Azioni statiche equivalenti alla variazione termica negativa

avendo assunto:

coefficiente di dilatazione termica..... $a = 1,00E-05$   
 coefficiente di omogeneizzazione a  $t_0$ ..... $n_0 = 6$   
 modulo elastico dell'acciaio..... $E_a = 206010$  MPa  
 area della soletta collaborante..... $A_{coll\Delta T} = 3,666E+06$  mmq  
 distanza fra il baricentro della soletta in  $cls$   
 e il baricentro della sezione composta a  $t_0$ ... $z = 0,240$  m

### Carichi mobili ( $q_1$ )

Si considerano i seguenti carichi mobili:

- $q_{1,a}$ : mezzo convenzionale da 600 kN a 3 assi avente ingombro longitudinale di 15 m
- $q_{1,b}$ : carico di 30 kN/m uniformemente distribuito al di fuori dell'ingombro del  $q_{1,a}$

In senso trasversale i carichi  $q_{1,a}$  e  $q_{1,b}$  sono stati distribuiti su corsie convenzionali di larghezza pari a 3,50 m in modo tale da ottenere la distribuzione trasversale più gravosa per la singola trave (Figura 2.4).

Il carico sulla trave maggiormente sollecitata risulta (Figura 2.5):

carico d'asse: ..... = 292 kN  
 carico uniforme: ..... = 44 kN/m

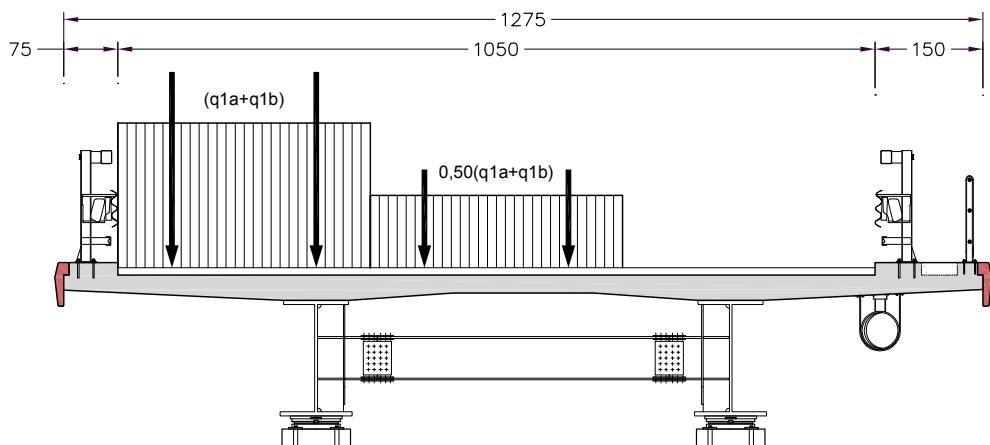


Figura 2.4 - Distribuzione trasversale dei carichi da traffico

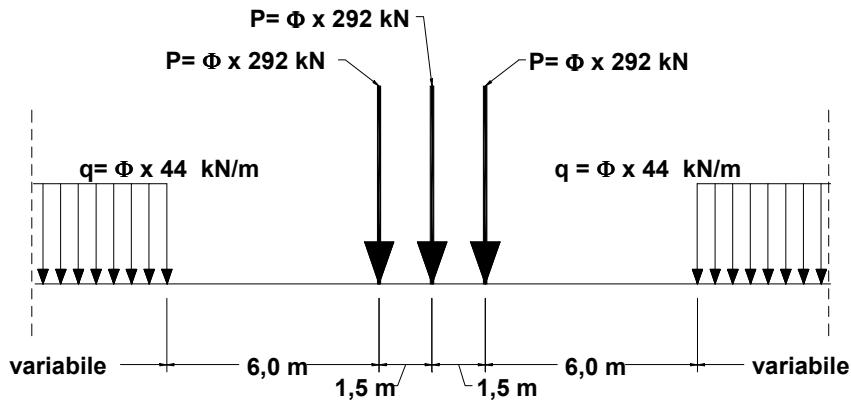


Figura 2.5 - Carico mobile agente sulla trave più sollecitata

#### *Effetto dinamico dei carichi mobili ( $q_2$ )*

$$\varnothing = 1,4 - (L - 10) / 150 = 1,32 \quad \text{per } L = 22,00 \text{ m}$$

$$\varnothing = 1,4 - (L - 10) / 150 = 1,24 \quad \text{per } L = 34,00 \text{ m}$$

$$\varnothing = 1,4 - (L - 10) / 150 = 1,19 \quad \text{per } L = 42,00 \text{ m}$$

$$\varnothing = 1,4 - (L - 10) / 150 = 1,07 \quad \text{per } L = 60,00 \text{ m}$$

#### *Azione del vento ( $q_5$ )*

L’azione del vento è riconducibile ad un carico orizzontale uniforme di  $2,50 \text{ kN/m}^2$ , diretto ortogonalmente all’asse longitudinale del ponte, agente sulla proiezione, nel piano verticale, delle superfici direttamente investite dal vento. La superficie dei carichi transitanti sul ponte esposta al vento è assimilata ad una parete rettangolare continua di altezza costante pari a **3,00** m dalla pavimentazione stradale.

Tale azione dà luogo ad una sollecitazione torcente che provoca una flessione differenziale dalle due travi portanti.

Con riferimento allo schema riportato in Figura 2.6, risulta:

$$q_5 = \frac{Rb_v}{i} = \frac{2,50 \cdot 5,66 \cdot (5,66/2)}{5,75} = \textcolor{blue}{7} \text{ kN/m}$$

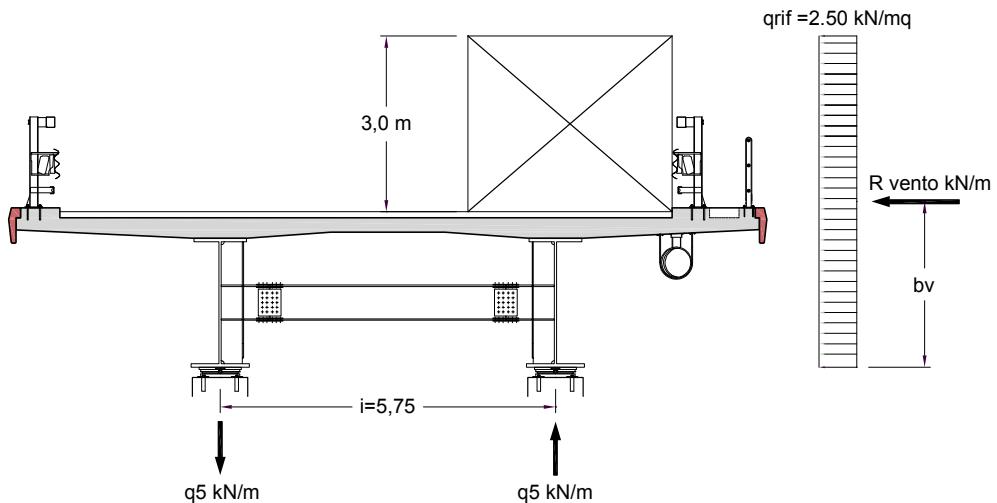


Figura 2.6 - Schematizzazione delle azioni dovute al vento

#### Azione del sisma ( $q_6$ )

L'azione sismica orizzontale (longitudinale e trasversale) è valutata mediante la seguente espressione:

$$F_h = C \cdot R \cdot I \cdot \varepsilon \cdot \beta \cdot W$$

essendo:

$$C = (S-2)/100 = 0,04 \quad \text{coefficiente di intensità sismica}$$

$$R = 1 \quad \text{coefficiente di risposta}$$

$$I = 1 \quad \text{coefficiente di protezione sismica}$$

$$\varepsilon = 1,2 \quad \text{coefficiente di fondazione}$$

$$\beta = 2,5 \quad \text{coefficiente di struttura (appoggi e ritegni sismici)}$$

$$W \quad \text{peso proprio e carichi permanenti}$$

---

RIEPILOGO DEI CARICHI AGENTI SULLA TRAVE SINISTRA

---

CARPENTERIA METALLICA [ $g_{1,1}$ ]

Peso trave continua ..... = da geometria conci  
Peso elementi secondari ..... = 2,50 kNm<sup>-1</sup>

PESO DELLA SOLETTA IN C.A. [ $g_{1,2}$ ] ..... = 45,88 kNm<sup>-1</sup>

CARICHI PERMANENTI [ $g_2$ ] ..... = 17,02 kNm<sup>-1</sup>

RITIRO DEL CALCESTRUZZO [ $\epsilon_2$ ]

Forza assiale N ..... = -3964,88 kN  
Momento flettente M ..... = 1946,76 kNm

VARIAZIONE TERMICA NEGATIVA [ $\epsilon_3$ ]

Forza assiale N ..... = -3146,73 kN  
Momento flettente M ..... = 755,22 kNm

VARIAZIONE TERMICA POSITIVA [ $\epsilon_3$ ]

Forza assiale N ..... = 6293,47 kN  
Momento flettente M ..... = -1510,43 kNm

AZIONE DEL VENTO [ $q_5$ ] ..... = 6,96 kNm<sup>-1</sup>

CARICHI MOBILI CON EFFETTO DINAMICO [ $q_1 \times q_2$ ]

Carico dovuto al sistema Tridem [P] ..... = 874 ×  $\phi$  kN  
Carico uniforme [q] ..... = 43,7 ×  $\phi$  kNm<sup>-1</sup>

n.b.

Forza assiale positiva = trazione

Momento f. positivo tende le fibre inferiori

$\phi$  = coefficiente dinamico

Tabella 2.1 – Riepilogo dei carichi sulla trave più sollecitata

### **3 Analisi strutturale**

#### **3.1 Criteri generali**

L'analisi strutturale è stata condotta per la trave maggiormente sollecitata (trave di sinistra) su un modello agli elementi finiti di tipo "trave" ottenuto discretizzando la struttura in conci di caratteristiche geometriche ed inerziali costanti. Le analisi sono state eseguite per le seguenti condizioni di carico:

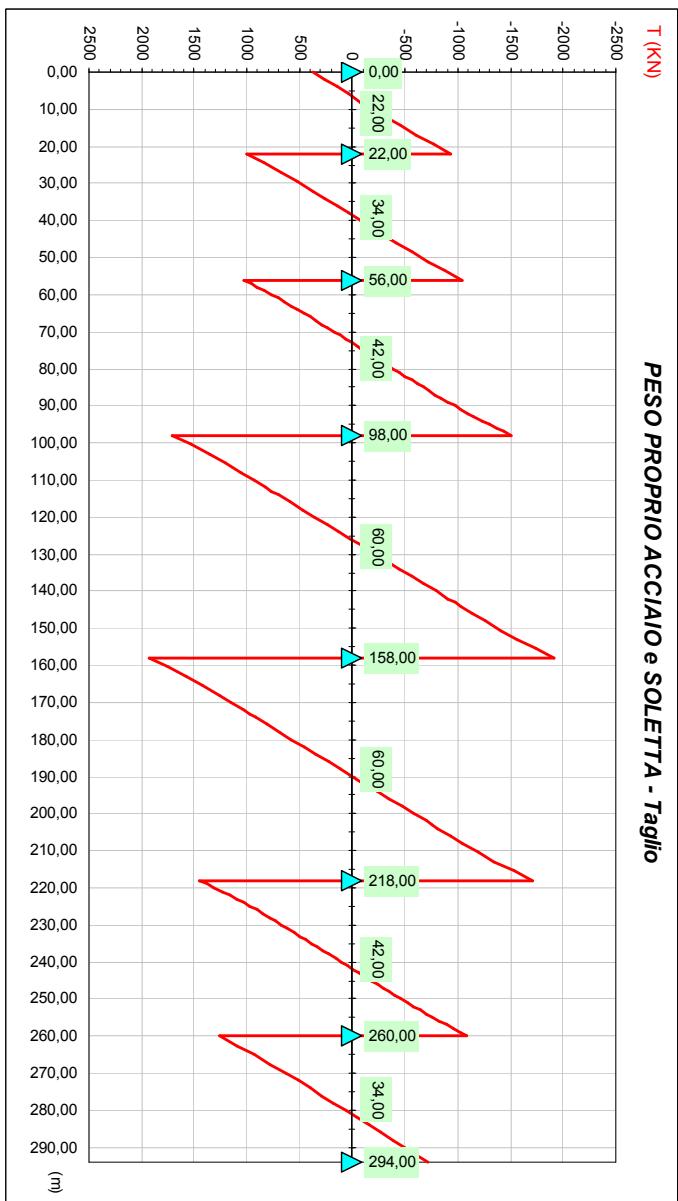
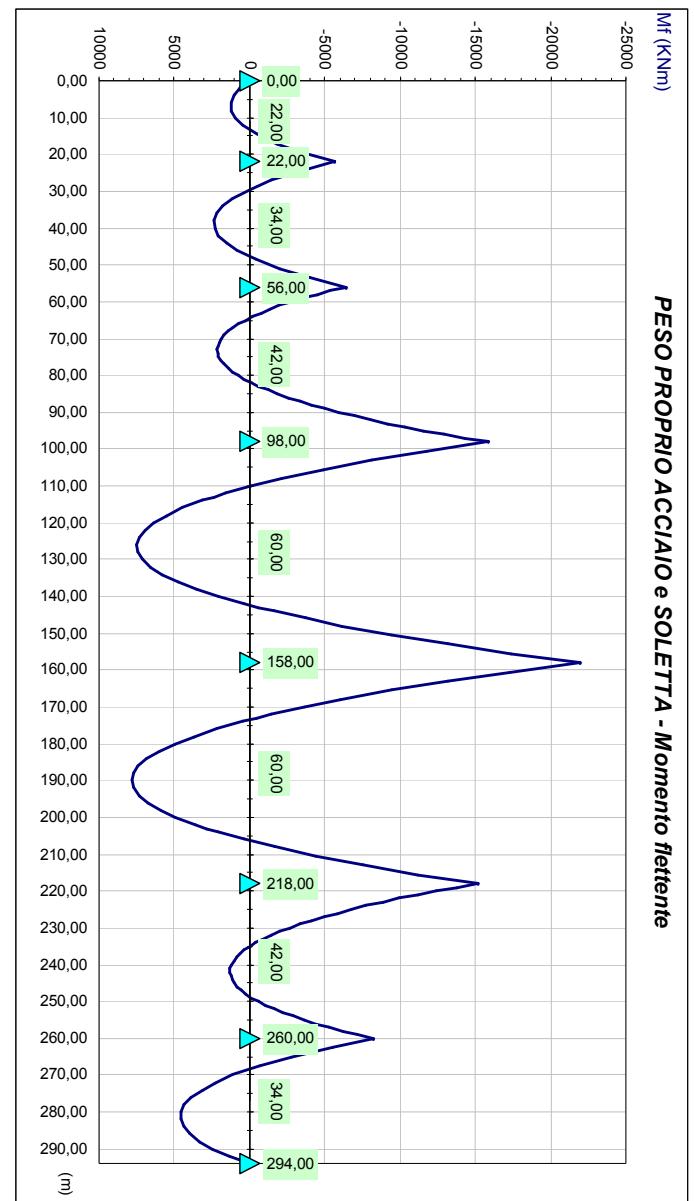
- a) peso proprio della carpenteria metallica e della soletta (modello solo acciaio)
- b) carichi permanenti (modello per carichi di lunga durata);
- c) ritiro (modello per carichi di lunga durata);
- d) variazione termica differenziale (modello per carichi di breve durata);
- e) carichi mobili (modello per carichi di breve durata);
- f) vento (modello per carichi di breve durata).

La larghezza collaborante della soletta, per la definizione delle caratteristiche inerziali della sezione è stata valutata secondo le indicazioni della norma CNR 10016.

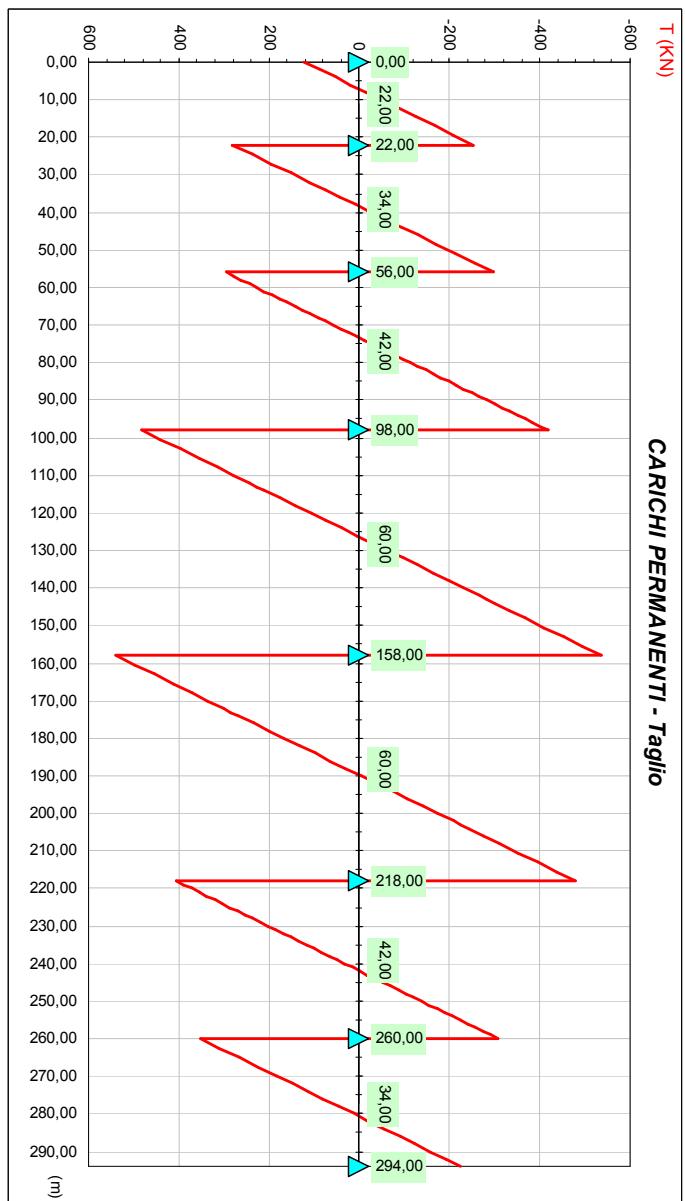
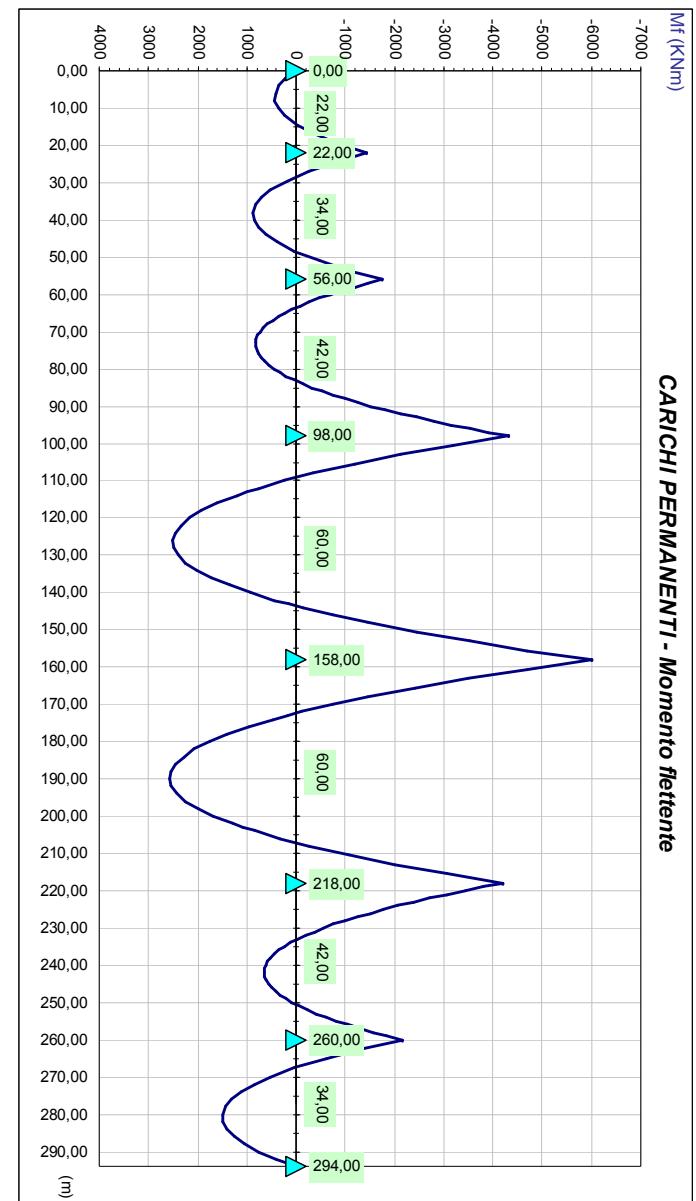
Ai fini delle verifiche di resistenza, per quanto riguarda la condizione di carico a), la soletta è stata considerata realizzata in un unico getto. Con tale ipotesi si sovrastimano le tensioni sulle travi metalliche e quindi si perviene ad una verifica conservativa della sicurezza.

### 3.2 Sollecitazioni di progetto

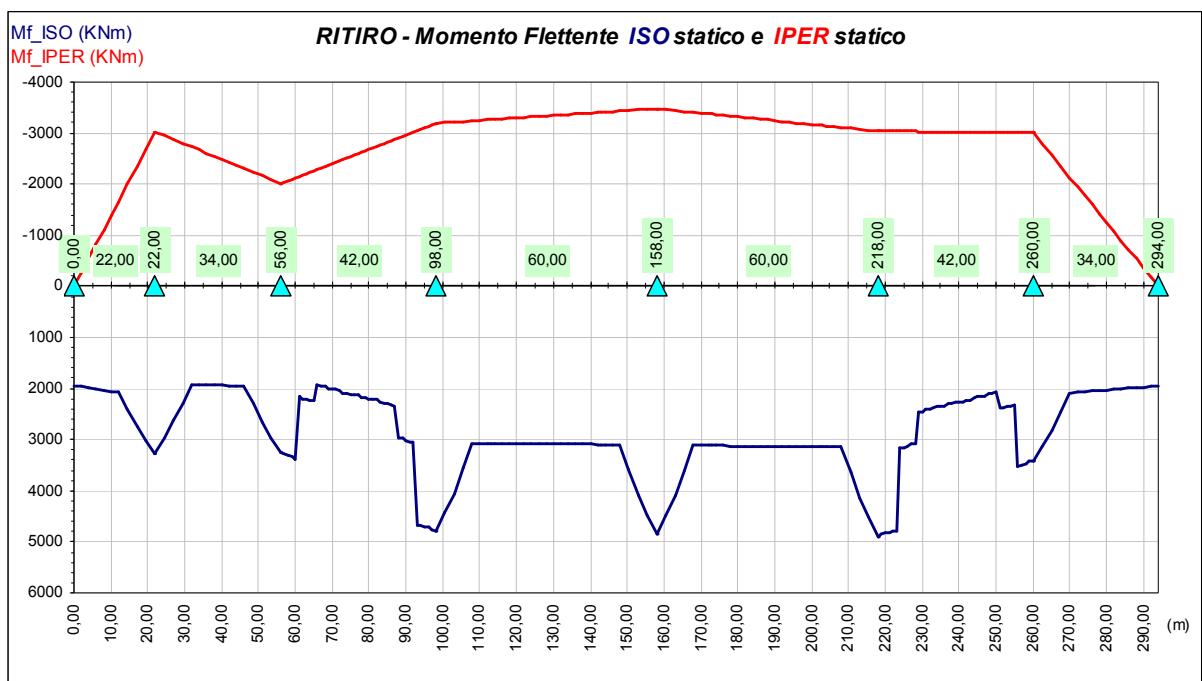
- a) peso proprio della carpenteria metallica e della soletta (modello solo acciaio);



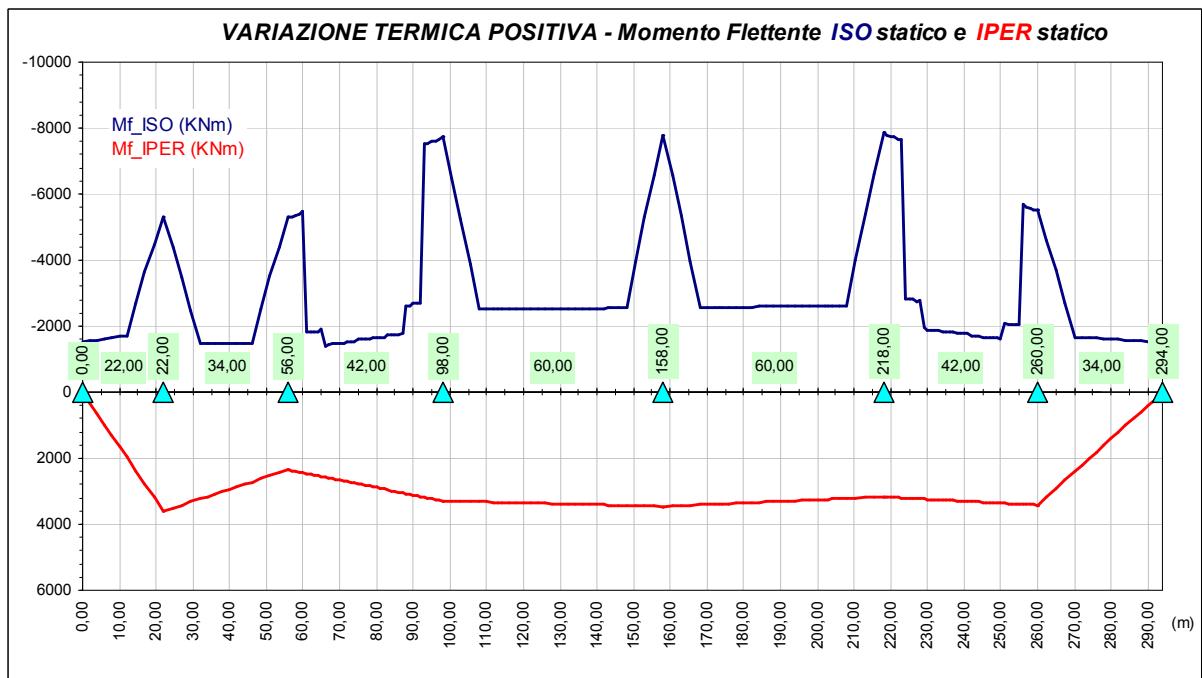
- b) carichi permanenti (modello per carichi di lunga durata);



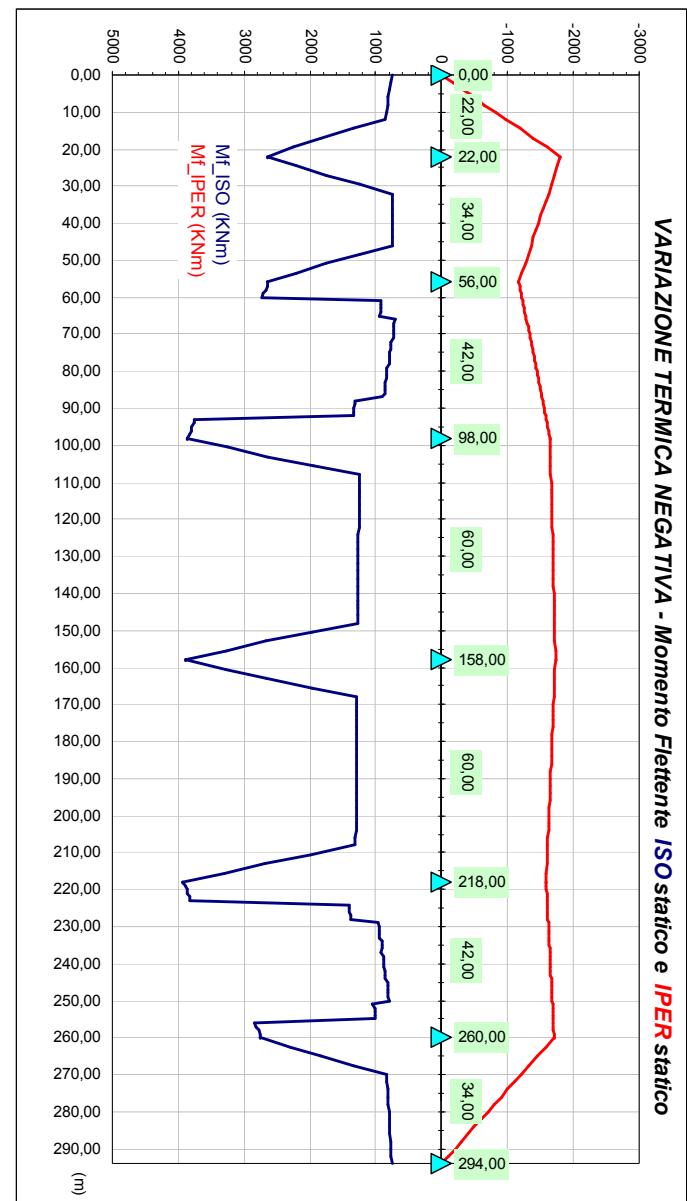
- c) ritiro (modello per carichi di lunga durata);



- d) variazione termica differenziale (modello per carichi di breve durata);

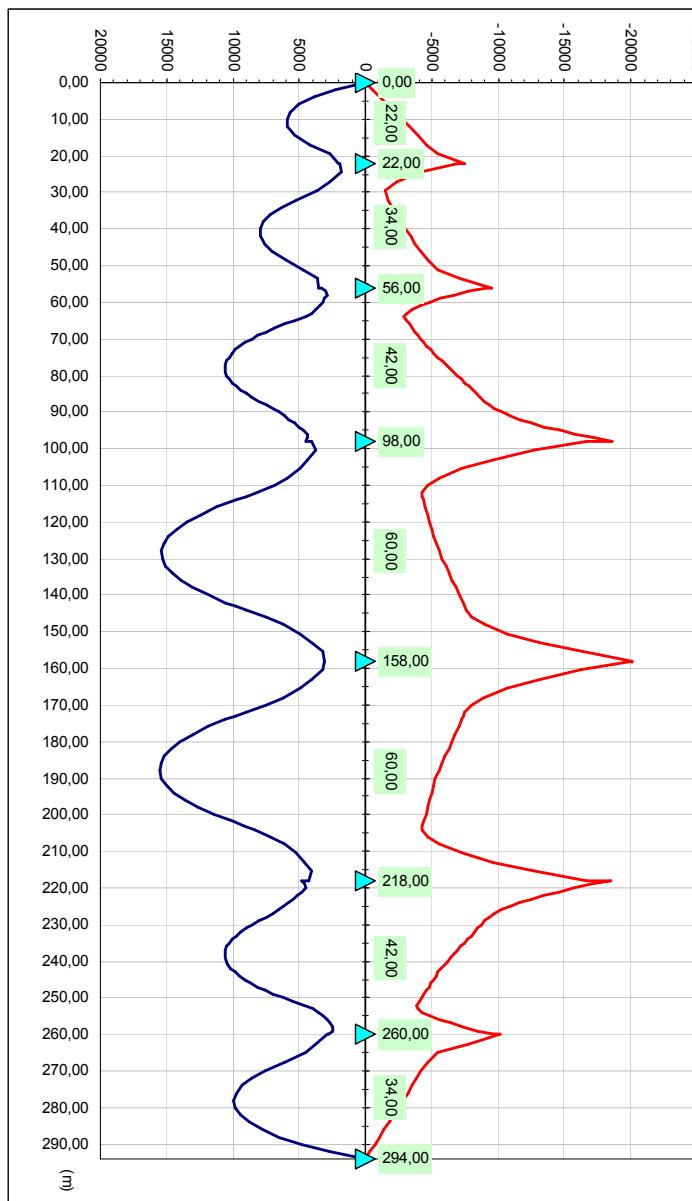


**VARIAZIONE TERMICA NEGATIVA - Momento Flettente ISO statico e IPER statico**

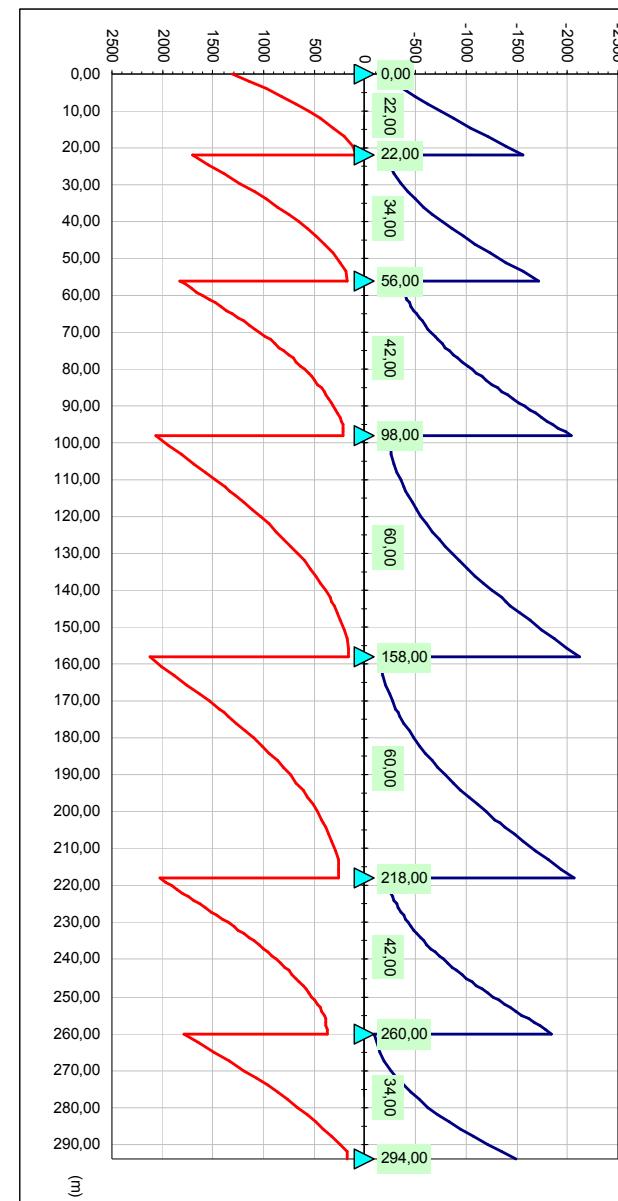


- e) carichi mobili (modello per carichi di breve durata);

**CARICHI MOBILI -  $M_{max}$  e  $M_{min}$**

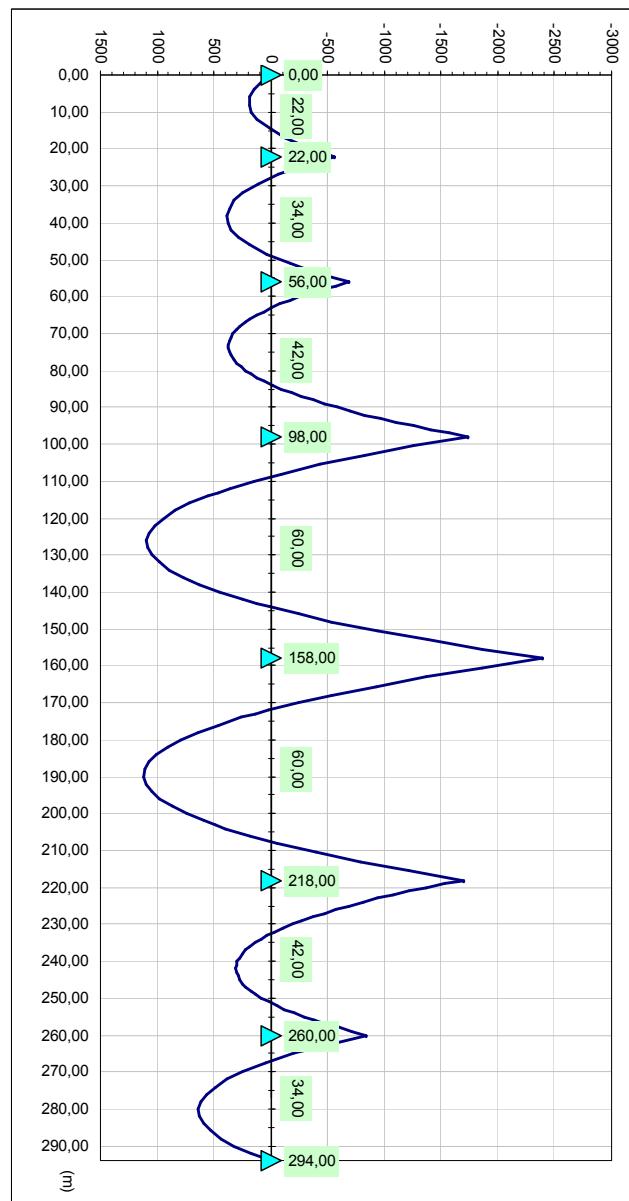


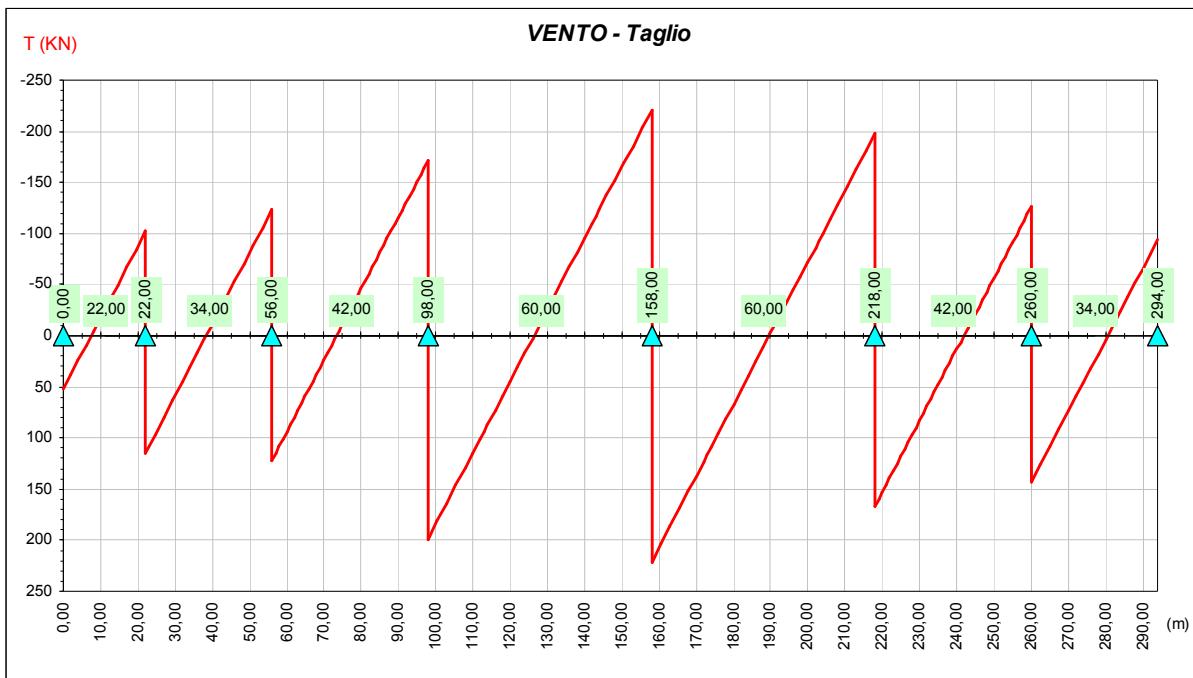
**CARICHI MOBILI -  $T_{max}$  e  $T_{min}$**



- f) vento (modello per carichi di breve durata).

**VENTO - Momento flettente**





## 4 Verifiche dell'impalcato

### 4.1 Verifica di resistenza travi principali

Le verifiche sono condotte per le seguenti combinazioni di carico:

$$\text{I) } F_d = G_k + Q_k + 0,6 Q_5 + \varepsilon_2 + \varepsilon_3$$

essendo:

- $G_k$  pesi propri e carichi permanenti ( $g_1 + g_2$ );
- $Q_k$  carichi mobili ( $q_1 + q_2$ );
- $Q_5$  azione del vento ( $q_5$ );
- $\varepsilon_2$  ritiro del calcestruzzo;
- $\varepsilon_3 = (-5^\circ\text{C})$  variazione termica differenziale negativa ;

$$\text{II) } F_d = G_k + Q_k + 0,6 Q_5 + \varepsilon_3$$

dove:

- $\varepsilon_3 = (+10^\circ\text{C})$  variazione termica differenziale positiva

Per quanto riguarda i carichi mobili, sezione per sezione, sono considerati i massimi e minimi del momento flettente con i valori del taglio concomitante e i tagli massimi e minimi con i concomitanti momenti flettenti, al fine di determinare la più gravosa condizione di verifica.

Nelle verifiche di resistenza è omessa (per il solo sisma verticale) la combinazione AV definita al punto 3.9 del DM 04 maggio 1990 riguardante i ponti stradali, in quanto non dimensionante e non significativa in rapporto alle combinazioni analizzate, con carichi accidentali come condizione dominante. Secondo il punto 3.9, le azioni sismiche verticali devono essere calcolate in assenza di carico accidentale, considerando le sole masse corrispondenti ai pesi propri ed ai sovraccarichi permanenti, ed in accordo con le vigenti “Norme tecniche per le costruzioni in zona sismica” (DM 16 gennaio 1996). Le azioni verticali da applicare alle strutture mediante analisi statica sono equivalenti ad un sistema di forze uniformemente distribuite, proporzionali alle masse presenti, con valore pari a:

$$F_v = m \cdot C \cdot I \cdot W = 0,168 \text{ } W$$

essendo:

- C il coefficiente di intensità sismica (0,07 per zone di III categoria);
- m = 2;
- I = 1,2 il coefficiente di protezione sismica
- W peso complessivo masse.

Il viadotto ha un impalcato di larghezza pari a 12,5 ed un peso complessivo a metro lineare di circa 156 kN/m. Nella combinazione di sisma verticale andrebbe considerato un carico uniformemente distribuito pari al 16,8 % delle masse verticali ovvero pari circa a 26 kN/m. Gli impalcati sono stati calcolati considerando nell'ingombro della carreggiata 2 corsie convenzionali di carico, per un carico totale di 1,50 volte la singola colonna di carico nominale ( $q_{1a} + q_{1b}$ ), da maggiorare successivamente in base al coefficiente di amplificazione dinamica. Di conseguenza, il carico accidentale medio uniformemente distribuito è sicuramente uguale o superiore a  $q_{1b} \times 1,50 = 30 \text{ kN/m} \times 1,50 = 45 \text{ kN/m}$  ovvero almeno pari al 29 % del peso della struttura. Inoltre, i carichi accidentali sono posizionati in base alle linee di influenza, in modo da ottenere le massime sollecitazioni, mentre il carico sismico uniformemente distribuito agisce sull'intera struttura. Appare quindi lecita la scelta di trascurare la combinazione AV per il sisma verticale, in rapporto alle combinazioni di verifica I) e II) sopra descritte.

Le resistenze di progetto dei materiali costituenti la sezione sono:

Acciaio da carpenteria Fe 510:

$$\text{per elementi di spessore } t \leq 40 \text{ mm} \Rightarrow \sigma_{a,amm} = 240 \text{ MPa}$$

$$\text{per elementi di spessore } t > 40 \text{ mm} \Rightarrow \sigma_{a,amm} = 210 \text{ MPa}$$

Calcestruzzo R<sub>ck</sub> 40:

$$\Rightarrow \sigma_{c,amm} = 12,25 \text{ MPa}$$

Acciaio per armature FeB44K:

$$\Rightarrow \sigma_{s,amm} = 255 \text{ MPa}$$

Nelle zone a momento negativo si trascura il contributo del calcestruzzo tesio e si considera agente il solo effetto iperstatico del ritiro e/o della variazione termica.

Le verifiche sono condotte con l'ausilio di un codice di calcolo automatico sulle sezioni più significative dell'impalcato. Le grandezze geometriche ed inerziali delle sezioni tengono conto delle fasi costruttive e di esercizio a breve e a lungo termine.

Il calcolo delle tensioni è stato effettuato sezione per sezione, con le proprietà inerziali della sezione tipo associata all'azione presa in considerazione.

In presenza di stati di sollecitazione pluriassiali la tensione ideale di confronto è determinata mediante l'espressione indicata nella CNR - UNI 10011.

Le tensioni ideali calcolate in riferimento a ciascuna sezione tipo sono state sommate fra loro e quindi confrontate con le tensioni di progetto.

Si riportano nel seguito le rappresentazioni grafiche delle verifiche per le combinazioni di carico precedentemente individuate (confronto tra tensioni ideali di calcolo e tensioni di progetto).

Le curve di colore blu (grigio scuro) rappresentano l'inviluppo delle tensioni ideali di calcolo per le combinazioni di carico precedentemente individuate, mentre quelle rosse (grigio chiaro) le tensioni resistenti di progetto.

La verifica è stata effettuata nelle 5 fibre di riferimento della sezione composta specificate nella Figura 4.1 e sull'armatura superiore della soletta.

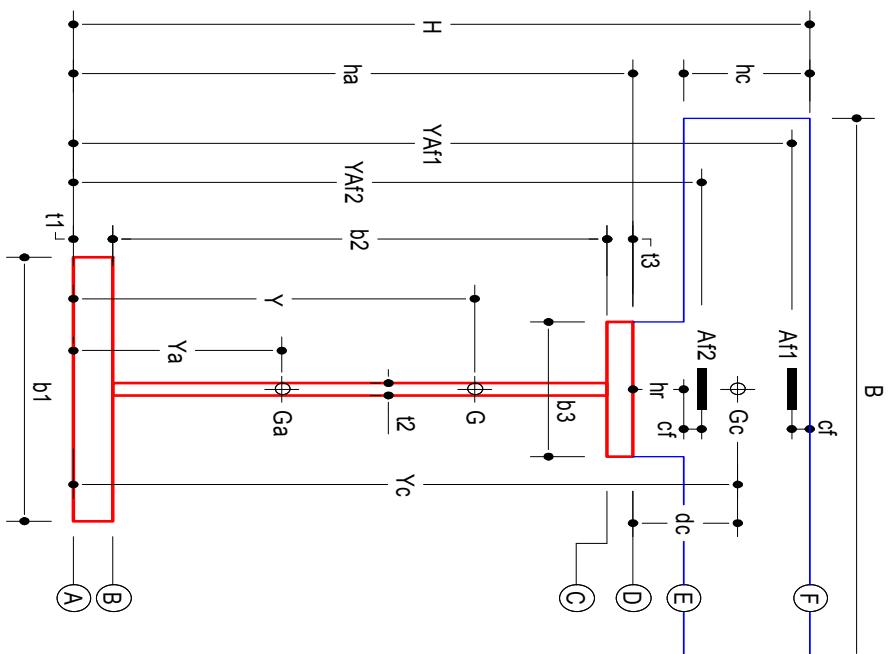
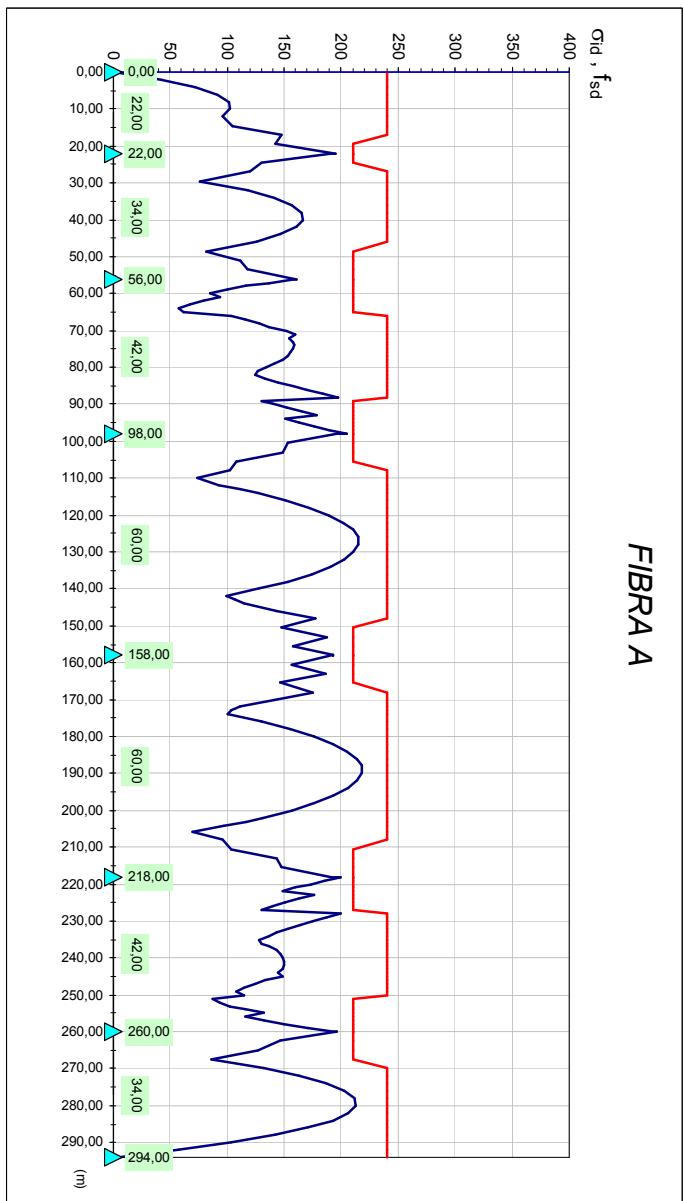
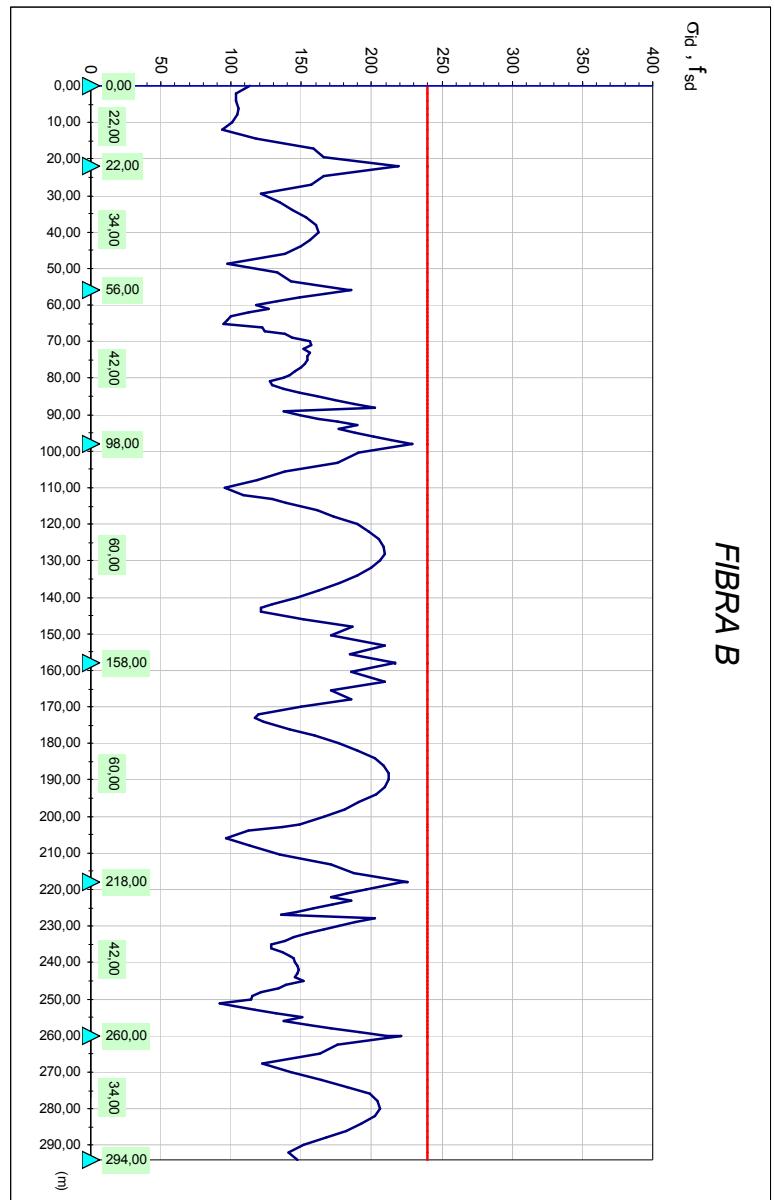


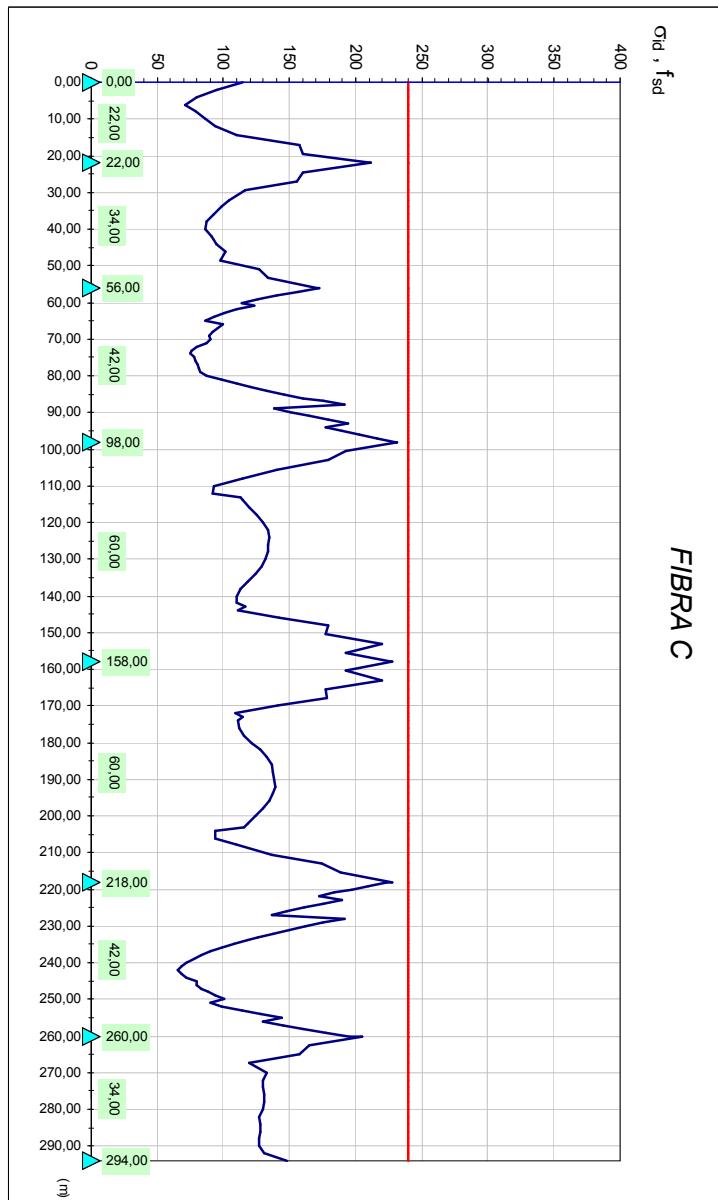
Figura 4.1 – Fibre di riferimento per le verifiche di resistenza



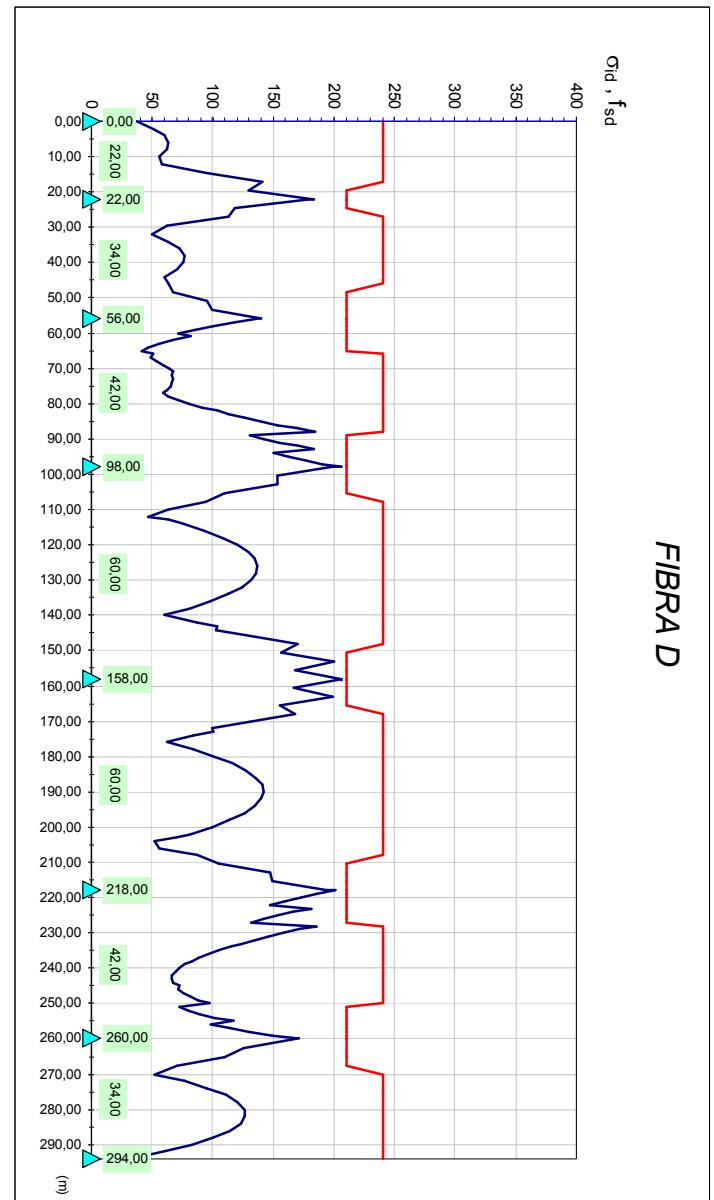
*FIBRA B*



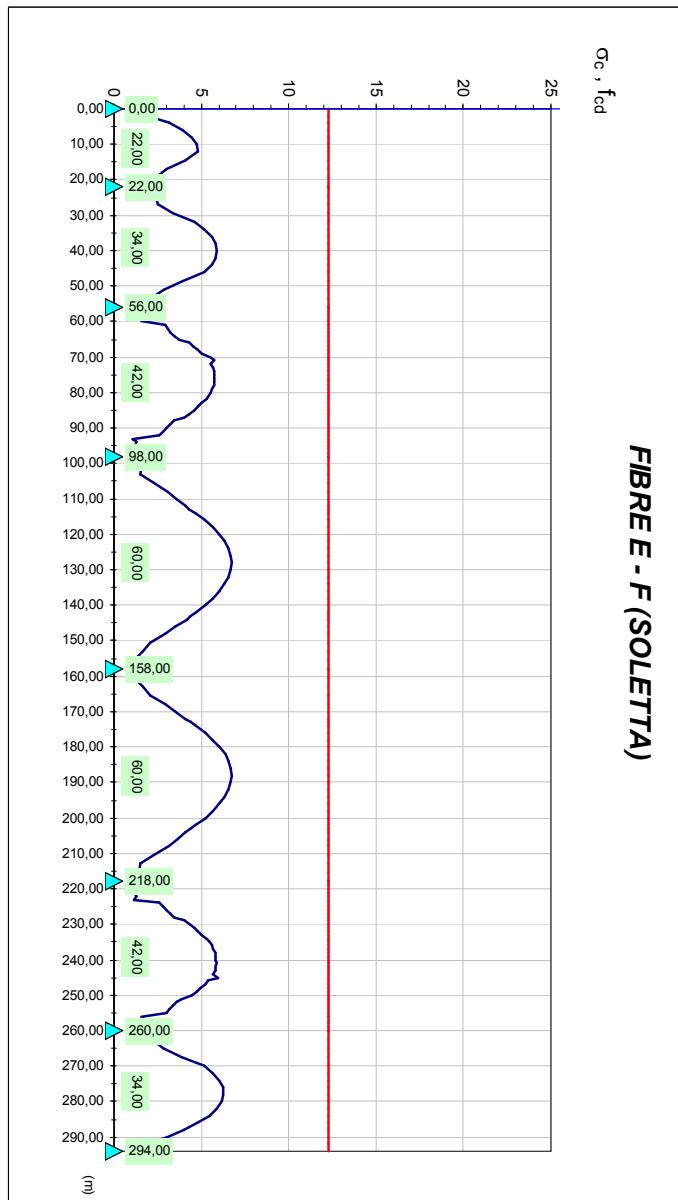
*FIBRA C*



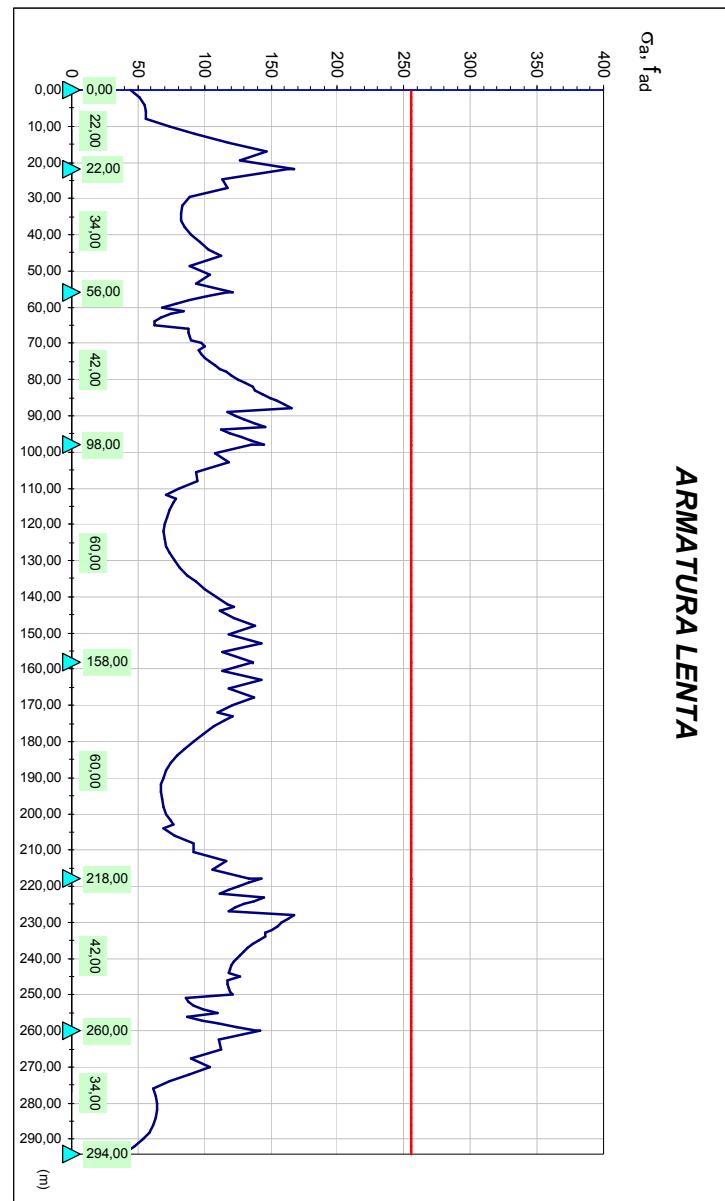
## FIBRA D



## FIBRE E - F (SOLETTA)



## ARMATURA LENTA



## 4.2 Verifica di stabilità dei pannelli d'anima delle travi principali

Le verifiche sono state effettuate per le combinazioni di carico precedentemente esposte facendo riferimento ai criteri suggeriti dalle CNR 10011.

L'anima delle travi metalliche è stata considerata suddivisa in pannelli rettangolari, compresi fra due montanti verticali di irrigidimento successivi, soggetti alle tensioni normali e tangenziali di calcolo. I pannelli sono stati considerati incastrati a livello della piattabanda superiore ed incernierati a livello di quella inferiore..

La verifica consiste nel controllare che sia:

$$\beta \nu \sqrt{\sigma^2 + 3\tau^2} \leq \sigma_{cr,id}$$

oppure nel caso risulti  $\sigma_{cr,id} > 0,8 f_d = 0,8 f_y$

$$\beta \nu \sqrt{\sigma^2 + 3\tau^2} \leq \sigma_{cr,red}$$

dove:

$$\sigma_{cr,id} = \frac{\sqrt{\sigma^2 + 3\tau^2}}{\frac{1+\psi}{4} + \frac{\sigma}{\sigma_{cr}} + \sqrt{\left(\frac{3-\psi}{4} \frac{\sigma}{\sigma_{cr}}\right)^2 + \left(\frac{\tau}{\tau_{cr}}\right)^2}}$$

e

$$\sigma_{cr,red} = f_d \frac{20 + \sqrt{25 - 15(f_y / \sigma_{cr,id})^2}}{25 + (f_y / \sigma_{cr,id})^2}$$

con il seguente significato dei simboli:

- tensione di riferimento .....  $\sigma_{cr,0} = 186200 (t/h^2) (\text{MPa})$
- altezza netta del pannello .....  $h$
- spessore del pannello .....  $t$
- tensioni ideali di imbozzamento ( $\tau = 0$ ) .....  $\sigma_{cr} = K\sigma \sigma_{cr,0} (\text{MPa})$
- tensioni ideali di imbozzamento ( $\sigma = 0$ ) .....  $\tau_{cr} = K\tau \sigma_{cr,0} (\text{MPa})$
- coefficienti di imbozzamento .....  $K\tau - K\sigma$
- coefficiente di distribuzione lineare delle tensioni normali .....  $\psi$
- tensione normale massima di compressione .....  $\sigma$

Caso	Condizioni di carico del pannello	Tensioni ideali di imbozzamento	$\alpha = a/h$	Coefficiente di imbozzamento
1	Compressione variabile linearmente $1 \leq \psi \leq 0$		$\alpha \geq 1$	$k_\sigma = \frac{8.4}{1.1 + \psi}$
			$\alpha < 1$	$k_\sigma = \left( \alpha + \frac{1}{\alpha} \right)^2 \frac{2.1}{1.1 + \psi}$
2	Compressione e trazione variabili linearmente con preponderante tensione di compressione $-1 < \psi < 0$		$\sigma_{cr} = k_\sigma \sigma_E$	$k_\sigma = (1 + \psi)k_1 - \psi k_3 + 10\psi(1 + \psi)$ k <sub>1</sub> dal caso 1 per $\psi = 0$ k <sub>3</sub> dal caso 3 per $\psi = -1$
3	Compressione e trazione var. linearmente, con uguali valori massimi di compressione e trazione $\psi = -1$ o preponderante tensione di trazione $\psi < -1$		$\alpha \geq \frac{2}{3}$	$k_\sigma = 23.9$
			$\alpha < \frac{2}{3}$	$k_\sigma = 15.87 + \frac{1.87}{\alpha^2} + 8.6\alpha^2$
4	Tensione tangenziale uniformemente distribuita		$\alpha \geq 1$	$k_\tau = 5.34 + \frac{4}{\alpha^2}$
			$\alpha < 1$	$k_\tau = 4 + \frac{5.34}{\alpha^2}$

Tabella 4.1- Coefficienti d'imbozzamento

- lunghezza del pannello..... a
- rapporto fra i lati del pannello .....  $\alpha = a / h$
- coefficiente di sicurezza per verifiche T.A. .....  $v = 1,5$
- $\beta = \frac{\sigma_N + 0,80\sigma_M}{\sigma_N + \sigma_M}$  per  $\alpha \leq 1,5$ ;  $\beta = 1$  per  $\alpha > 1,5$  essendo  $\sigma_N$  e  $\sigma_M$  i valori delle tensioni

dovute allo sforzo normale N ed al momento flettente M agenti sul pannello d'anima.

Nelle pagine successive si riportano il dettaglio della verifica del pannello maggiormente sollecitato e la verifica sintetica di tutti i pannelli individuati.

Caratteristiche del pannello			
Pannello	N_pan	17	
Ascissa inizio	Inizio	92,00	m
Ascissa fine	Fine	98,00	m
Lunghezza del pannello	a	600,0	cm
Campata	n°	3	

Sollecitazioni di verifica			
Combinazione	n°	1	
Condizione carichi mobili		V max	
Forza assiale	N	-3860	kN
Momento flettente	M	-32935	kNm
Taglio	V	-3956	kN
Tensione punto C (bordo superiore)	$\sigma_C$	175,9	N/mm <sup>2</sup>
Tensione punto B (bordo inferiore)	$\sigma_B$	-173,0	N/mm <sup>2</sup>
Tensione tangenziale	$\tau$	-78,7	N/mm <sup>2</sup>

Verifica di stabilità			
Tensione di compressione massima ( $\sigma_1$ )	$\sigma_1$	-173,0	N/mm <sup>2</sup>
Tensione all'altro estremo ( $\sigma_2$ )	$\psi \cdot \sigma_1$	175,9	N/mm <sup>2</sup>
Tensione tangenziale	$\tau$	-78,7	N/mm <sup>2</sup>
Tensione dovuta ad N	$\sigma_N =$	1,5	N/mm <sup>2</sup>
Tensione dovuta ad M	$\sigma_M =$	-174,5	N/mm <sup>2</sup>
Coefficiente $\psi$ ( $\psi = \sigma_2/\sigma_1$ )	$\psi$	-1,02	
Coefficiente $\alpha$ ( $\alpha = a/b_{ani}$ )	$\alpha$	2,98	
Modulo elastico dell'acciaio	E_acciaio	206000	N/mm <sup>2</sup>
Tensione di snervamento (fsy)	fsy	355	N/mm <sup>2</sup>
Resistenza di calcolo fsd (fsd = fsy/ $\gamma_m$ )	fsd	355	N/mm <sup>2</sup>
Coefficiente di imbozzamento	$K_\sigma =$	30,35	
Coefficiente di imbozzamento	$K_\tau =$	5,88	
Coefficiente correttivo di $k\sigma$ e $k\tau$		1,27	
Tensione di riferimento	$\sigma_{cr,0} =$	28,8	N/mm <sup>2</sup>
	$\sigma_{cr} =$	-872,9	N/mm <sup>2</sup>
	$\tau_{cr} =$	169,2	N/mm <sup>2</sup>
Tensione critica ideale	$\sigma_{cr,id} =$	330,4	N/mm <sup>2</sup>
Tensione ideale	$\sigma_{id} =$	220,2	N/mm <sup>2</sup>
Coefficiente per metodo di verifica	$v =$	1,5	
	$\beta =$	1,00	
<b>VERIFICA</b>	$(\sigma_{cr,id} / \sigma_{id}) \geq \beta \times v$	<b>SODDISFATTA</b>	
	$\sigma_{cr,id} / \sigma_{id} =$	1,500	> 1,50

Tabella 4.2 – Verifica dettagliata del pannello n°1

Pann.	Camp.	Ascissa	Sez.	Ascissa	Sez.	Lungh.	Ala superiore		Ala inferiore		Anima		Tipo	s,cr,id	coeff.	Cond.	Pos.	Sollecitazioni									
							N°	N°	Iniziale	Finale	N°	Pannello	b3	t3	b1	t1	b2	t2	sezione	s, id	limite	Comb.	car.	sez.	N	M	T
																				b x v					[kN]	[kNm]	[kN]
1	1	0,00	1	5,50	4	5,50	90,0	3,000	100,0	4,000	153,0	2,000	eff.	2,921	1,500	2	V min	SX	1303	478	1881						
2	1	5,50	4	11,00	8	5,50	90,0	3,000	100,0	4,000	153,0	2,000	eff.	3,684	1,500	1	V max	DX	-1131	1931	-1248						
3	1	11,00	8	16,50	11	5,50	90,0	3,000	100,0	4,000	153,0	2,000	eff.	2,396	1,500	1	V max	DX	-1375	-3176	-2056						
4	1	16,50	11	22,00	14	5,50	90,0	5,727	100,0	5,818	148,5	2,455	med.	1,680	1,500	1	V max	DX	-1737	-14255	-2909						
5	2	22,00	15	27,67	18	5,67	90,0	5,646	100,0	5,764	148,6	2,441	med.	1,664	1,500	1	V min	SX	-1689	-13954	2989						
6	2	27,67	18	33,34	21	5,67	90,0	3,000	100,0	4,000	153,0	2,000	eff.	2,382	1,500	1	V min	SX	-1163	-2131	2153						
7	2	33,34	21	39,01	25	5,67	90,0	3,000	100,0	4,000	153,0	2,000	eff.	3,345	1,500	1	V min	SX	-93	3057	1360						
8	2	39,01	25	44,68	29	5,67	90,0	3,000	100,0	4,000	153,0	2,000	eff.	3,366	1,500	1	V max	DX	-1324	2187	-1338						
9	2	44,68	29	50,35	32	5,67	90,0	3,979	100,0	4,653	151,4	2,163	med.	2,529	1,500	1	V max	DX	-1696	-3963	-2132						
10	2	50,35	32	56,00	35	5,65	90,0	7,770	100,0	7,770	144,5	2,942	med.	2,013	1,500	1	V max	DX	-2719	-14892	-2970						
11	3	56,00	36	62,00	42	6,00	90,0	7,667	100,0	7,667	148,2	2,917	med.	2,024	1,500	1	V min	SX	-2532	-14560	3083						
12	3	62,00	42	68,00	48	6,00	90,0	4,500	100,0	5,000	163,7	2,250	med.	2,891	1,500	1	V min	SX	-595	-3017	2213						
13	3	68,00	48	74,00	54	6,00	90,0	3,000	100,0	4,000	171,7	2,000	med.	3,449	1,500	1	V min	SX	98	3250	1396						
14	3	74,00	54	80,00	60	6,00	90,0	3,000	100,0	4,000	182,3	2,000	med.	2,732	1,500	1	V max	DX	-1678	1679	-1515						
15	3	80,00	60	86,00	66	6,00	90,0	3,000	100,0	4,000	191,5	2,000	med.	1,915	1,500	1	V max	DX	-1435	-5384	-2271						
16	3	86,00	66	92,00	72	6,00	90,0	5,000	113,3	5,333	197,5	2,333	med.	1,771	1,500	1	M min	DX	-2620	-21275	-2171						
17	3	92,00	72	98,00	78	6,00	90,0	7,667	120,0	7,667	201,2	2,500	med.	1,500	1,500	1	V max	DX	-3860	-32935	-3956						
18	4	98,00	79	104,00	82	6,00	90,0	7,667	120,0	7,667	204,7	2,500	med.	1,507	1,500	1	V min	SX	-3569	-31322	4231						
19	4	104,00	82	110,00	85	6,00	90,0	5,333	120,0	5,333	209,3	2,500	med.	2,093	1,500	1	V min	SX	-1797	-13768	3396						
20	4	110,00	85	116,00	89	6,00	90,0	3,333	120,0	4,000	212,7	2,167	med.	1,755	1,500	1	V min	SX	-2029	1595	2619						
21	4	116,00	89	122,00	92	6,00	90,0	3,000	120,0	4,000	213,0	2,000	eff.	2,057	1,500	1	V min	SX	695	7895	1876						
22	4	122,00	92	128,00	95	6,00	90,0	3,000	120,0	4,000	213,0	2,000	eff.	2,400	1,500	1	V min	SX	2008	11137	1158						
23	4	128,00	95	134,00	98	6,00	90,0	3,000	120,0	4,000	213,0	2,000	eff.	2,319	1,500	1	V max	DX	960	9281	-1504						
24	4	134,00	98	140,00	101	6,00	90,0	3,000	120,0	4,000	213,0	2,000	eff.	1,792	1,500	1	V max	DX	-676	4514	-2220						
25	4	140,00	101	146,00	105	6,00	90,0	3,500	120,0	4,000	212,5	2,250	med.	1,957	1,500	1	V max	DX	-1146	-6559	-2962						
26	4	146,00	105	152,00	108	6,00	90,0	6,000	120,0	6,000	208,0	2,500	med.	1,706	1,500	1	V max	DX	-1929	-22915	-3739						
27	4	152,00	108	158,00	111	6,00	90,0	10,333	120,0	10,333	199,3	2,917	med.	1,614	1,500	1	V max	DX	-3731	-42900	-4578						
28	5	158,00	112	164,00	115	6,00	90,0	10,333	120,0	10,333	199,3	2,917	med.	1,612	1,500	1	V min	SX	-3730	-42880	4599						
29	5	164,00	115	170,00	118	6,00	90,0	6,000	120,0	6,000	208,0	2,500	med.	1,706	1,500	1	V min	SX	-1919	-22782	3759						
30	5	170,00	118	176,00	122	6,00	90,0	3,500	120,0	4,000	212,5	2,250	med.	1,947	1,500	1	V min	SX	-1111	-6323	2983						
31	5	176,00	122	182,00	125	6,00	90,0	3,000	120,0	4,000	213,0	2,000	eff.	1,779	1,500	1	V min	SX	-571								

### 4.3 Soletta<sup>1</sup>

La soletta ha una larghezza complessiva di 12,75 m e spessore variabile da 25 cm in campata a 35 cm sugli appoggi in corrispondenza delle travi metalliche. Gli sbalzi, destro e sinistro, hanno lunghezza pari a 350 cm e l'interasse delle travi principali è di 575 cm. Il getto viene eseguito per tratti con l'utilizzo di casseri mobili seguendo uno schema di getto con sequenze ottimizzate che prevedono prima l'esecuzione dei conci in campata, poi quelli sugli appoggi.

#### 4.3.1 Verifica di resistenza della soletta

Per il getto della soletta è previsto l'utilizzo di cls con  $R_{ck}$  40 MPa e di acciaio tipo FeB44k; le caratteristiche meccaniche dei materiali sono le seguenti:

- cls  $R_{ck}$  40:  $\sigma_{c\text{ adm}} = 12,25 \text{ MPa}$
- acciaio Fe B 44K:  $\sigma_{s\text{ adm}} = 255 \text{ MPa}$

La verifica è condotta su una striscia di soletta di larghezza unitaria, avente schema statico di trave appoggiata sulle due travi metalliche, con due sbalzi laterali. Per i carichi da traffico è stata considerata:

- il carico  $q_{1,a}$  posto a 15 cm di distanza dal cordolo, per il calcolo delle sollecitazioni sui due sbalzi;
- il carico  $q_{1,a}$  posta a cavallo della mezzeria della soletta, per il calcolo delle sollecitazioni in campata.

Le sollecitazioni dei carichi permanenti sono riferite al metro lineare.

Le sollecitazioni dei carichi da traffico, trattandosi di carichi localizzati, sono state riportate al metro lineare diffondendo il carico a 45° fino all'appoggio. Il coefficiente di amplificazione dinamica per i carichi da traffico è pari ad 1,4.

---

<sup>1</sup> Le verifiche riportate nel presente paragrafo sono valide per tutti i tronchi del viadotto

## Verifica dello sbalzo sinistro

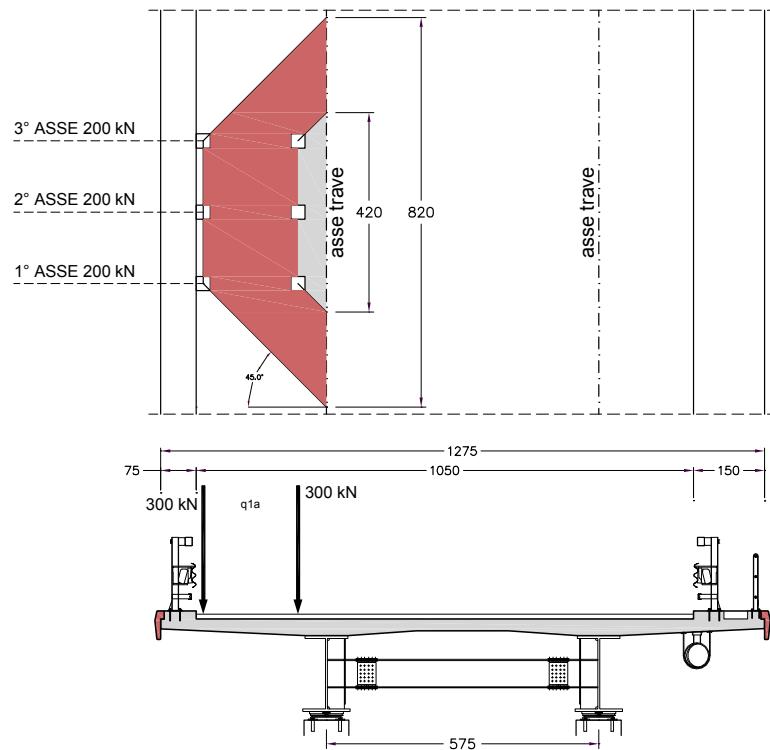


Figura 4.2 – Distribuzione dei carichi mobili per la verifica dello sbalzo della soletta

---- MOMENTO FLETTENTE IN CORRISPONDENZA DELL'ASSE DELLA TRAVE SINISTRA ----	
carichi mobili in posizione 2	
Larghezza sbalzo SX [cm] .....	350
Peso di una fila di ruote del carico mobile $q_{1a}$ [kN] .....	300
Coefficiente di amplificazione dinamica $\phi$ .....	1,4
Posizione della 1 <sup>a</sup> fila di ruote [cm] .....	260
Lunghezza di diffusione del carico [cm] .....	820
Posizione della 2 <sup>a</sup> fila di ruote [cm] .....	60
Lunghezza di diffusione del carico [cm] .....	420
 MOMENTO dovuto al peso della soletta [kNm/m] .....	-39,39 +
MOMENTO dovuto al peso della pavimentazione [kNm/m] .....	-8,32 +
MOMENTO dovuto al peso del cordolo/marciapiede [kNm/m] .....	-9,96 +
MOMENTO dovuto al peso veletta [kNm/m] .....	-5,43 +
MOMENTO dovuto al peso della canaletta smaltimento acque [kNm/m] ...	0,00 +
MOMENTO dovuto al peso del parapetto [kNm/m] .....	0,00 +
MOMENTO dovuto peso della barriera anti-rumore [kNm/m] .....	0,00 +
MOMENTO dovuto al peso della rete di protezione [kNm/m] .....	0,00 +
MOMENTO dovuto al peso sicurvia [kNm/m] .....	-3,15 +
MOMENTO dovuto alla 1 <sup>a</sup> fila di ruote [kNm/m] .....	-133,17 +
MOMENTO dovuto alla 2 <sup>a</sup> fila di ruote [kNm/m] .....	-60,00 =
MOMENTO di progetto [kNm/m] .....	<b>-259,42</b>

---- TAGLIO IN CORRISPONDENZA DELL'ASSE DELLA TRAVE SINISTRA ----  
 carichi mobili in posizione 2

TAGLIO dovuto al peso della soletta [kN/m] .....	-24,91
TAGLIO dovuto al peso della pavimentazione [kN/m] .....	-6,05
TAGLIO dovuto al peso del cordolo/marciapiede [kN/m] .....	-3,19
TAGLIO dovuto al peso veletta [kN/m] .....	-1,55
TAGLIO dovuto al peso della canaletta smaltimento acque [kN/m] .....	0,00
TAGLIO dovuto al peso del parapetto [kN/m] .....	0,00
TAGLIO dovuto peso della barriera anti-rumore [kN/m] .....	0,00
TAGLIO dovuto al peso della rete di protezione [kN/m] .....	0,00
TAGLIO dovuto al peso sicurvia [kN/m] .....	-1,00
TAGLIO dovuto alla 1° fila di ruote [kN/m] .....	-51,22
TAGLIO dovuto alla 2° fila di ruote [kN/m] .....	-100,00
TAGLIO di progetto [kN/m] .....	<b>-187,91</b>

Considerando un'armatura superiore di 5φ20 + 5φ26 al metro (area 42,26 cm<sup>2</sup>), una inferiore di 5φ20 al metro (area 15,71 cm<sup>2</sup>) si ha la seguente verifica di resistenza della sezione 100 × 35:

```
+-----+
|                               Viadotto Salso
|                               Progetto Soletta
|                               Sezione: ATTACCO SBALZO SINISTRO
+-----+
```

METODO DI CALCOLO: Tensioni Ammissibili;

MATERIALI:

Resistenza caratteristica cubica cls .....: Rck = 400.00 Kg/cm<sup>2</sup>  
 Tipo acciaio .....: Fe B 44 k  
 Coefficiente di omogeneizzazione Ea/Ec .....: n = 15.00  
 Tensione ammissibile cls .....: sigma\_c amm. = 122.00 Kg/cm<sup>2</sup>  
 Tensione ammissibile acciaio .....: sigma\_f amm. = 2600.00 ''

FORMA DELLA SEZIONE: RETTANGOLARE  
 Base: B = 100.00 cm; Altezza: H = 35.00 cm  
 Rotazione: rot = 0.00 gradi sess.  
 Area totale acciaio .....: Af = 57.96 ''  
 Copriferro .....: c = 3.00 cm

GEOMETRIA DELLE MASSE SEZIONE IN CALCESTRUZZO:

Area: Acls = 3500.00 cm<sup>2</sup>; Baricentro: XgCls = 0.00 cm; YgCls = 0.00 cm  
 Momenti d'inerzia: Jx = 357291.67 cm<sup>4</sup>; Jy = 2916666.67 cm<sup>4</sup>;  
 Momenti principali d'inerzia: Jcsi = 2916666.67 cm<sup>4</sup>; Jeta = 357291.67 cm<sup>4</sup>;  
 Angolo tra l'asse principale d'inerzia csi e l'asse x: Theta = -1.57 rad;

COMBINAZIONI DI CARICO:

Azione normale (positiva se di compressione).  
 Azioni rispetto x e y baricent. paralleli agli assi x e y (unità Kg, Kg\*m).

Combinazioni:

comb.	N	Mx	Tx	My	Ty	Mt
1	0.00	-25900.00	0.00	0.00	18800.00	0.00

VERIFICA PRESSO-TENSOFLESSIONE (comb. di carico N.ro 1):  
 Area sezione reagente .....: Ar = 2202.09 cmq  
 Mom. statici della sez. reagente (cm<sup>3</sup>) : Sx = -9184.10, Sy = -1124.55  
 Mom. d'inerzia sezione reagente (cm<sup>4</sup>)....: Jx=331476.98 , Jy=1983417.35  
                                                  : Jxy=-6380.56  
 Baricentro sezione reagente Br .....: Xgr = -0.51 cm; Ygr = -4.17 cm  
 Equaz. asse neutro ax+by+c=0 : a=-0.049906; b=-8.938574; c=-37.305022

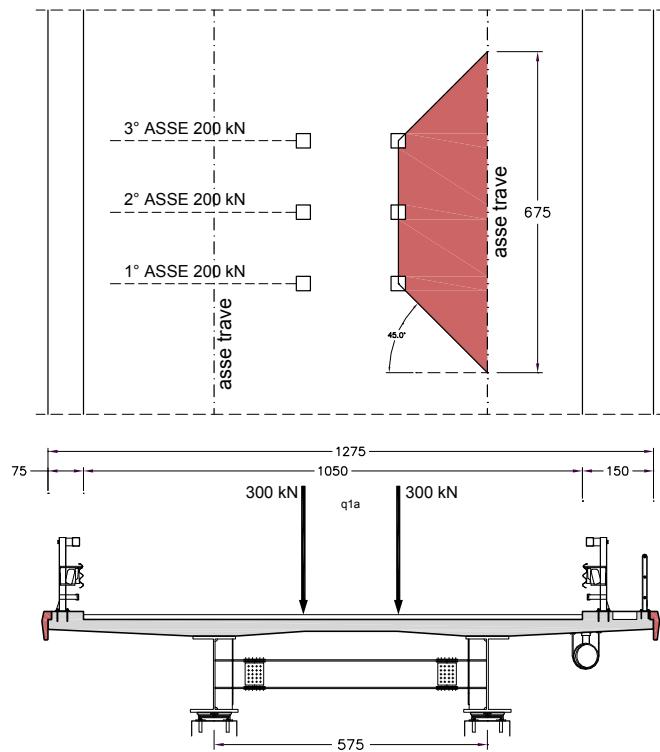
Tensioni (segno positivo se di compressione). Sezione parzializzata  
 Tensione massima cls .....: sigma\_c = 121.615 Kg/cmq  
 Tensione minima acciaio .....: sigma\_f = -2387.969 ''  
 Tensione massima acciaio .....: sigma\_f'= 1284.921 ''  
 Valori tutti inferiori a quelli ammissibili: VERIFICA POSITIVA

#### VERIFICHE TAGLIO

Comb. N.ro: 1; TauMax=Taglio\*Sn\_TauMax/(Jn\*c\_TauMax)=7.264 Kg/cmq  
 Taglio=18799.71 Kg; Sn\_TauMax=11325.13 cm<sup>3</sup>; corda=c\_TauMax=100.00 cm  
 Jb=293102.49 cm<sup>4</sup>; Sn\_baric=11325.13 cm<sup>3</sup>; h\*=Jb/Sn\_baric=25.88 cm;  
 b\* =c\_TauMax\*TauMax/TauC0=99.05 cm  
 Comb. N.ro: 1; Scorr=72639.81 Kg/m; corda=100.00 cm; tgFi=1.000  
 TauMax < Tauc1=21.143 Kg/cmq: VERIFICA POSITIVA  
 TauMax=7.264 < Tauc0=7.333 Kg non è necessaria apposita armatura a taglio

oooooooooooooooooooooo LE VERIFICHE SONO TUTTE POSITIVE oooooooooooooooo

### Verifica campata



---- MOMENTO FLETTENTE IN CORRISPONDENZA DELLA MEZZERIA DELLA SOLETTA ----  
carichi mobili in posizione 3

Peso di una fila di ruote del carico mobile $q_{1a}$ [kN] .....	300
Coefficiente di amplificazione dinamica $\phi$ .....	1,4
Posizione fila di ruote [cm] .....	100
Lunghezza di diffusione del carico [cm] .....	675
 MOMENTO dovuto al peso della soletta [kNm/m] .....	-143,42 +
MOMENTO dovuto al peso della pavimentazione [kNm/m] .....	-26,14 +
MOMENTO dovuto al peso del cordolo/marciapiede [kNm/m] .....	-35,86 +
MOMENTO dovuto al peso veletta [kNm/m] .....	-9,88 +
MOMENTO dovuto al peso della canaletta smaltimento acque [kNm/m] ...	-3,19 +
MOMENTO dovuto al peso del parapetto [kNm/m] .....	-3,09 +
MOMENTO dovuto peso della barriera anti-rumore [kNm/m] .....	0,00 +
MOMENTO dovuto al peso della rete di protezione [kNm/m] .....	0,00 +
MOMENTO dovuto al peso sicurvia [kNm/m] .....	-5,28 +
MOMENTO dovuto ad una fila di ruote [kNm/m] .....	-62,22 +
MOMENTO dovuto alla reazione vincolare della trave destra .....	373,33 =
MOMENTO di progetto [kNm/m] .....	<b>84,25</b>

n.b.

Momento f. positivo tende le fibre inferiori

Momento f. negativo tende le fibre superiori

---- TAGLIO IN CORRISPONDENZA DELLA MEZZERIA DELLA SOLETTA ----  
carichi mobili in posizione 3

TAGLIO dovuto al peso della soletta [kN/m] .....	45,88 +
TAGLIO dovuto al peso della pavimentazione [kN/m] .....	10,73 +
TAGLIO dovuto al peso del cordolo/marciapiede [kN/m] .....	6,38 +
TAGLIO dovuto al peso veletta [kN/m] .....	1,55 +
TAGLIO dovuto al peso della canaletta smaltimento acque [kN/m] .....	0,50 +
TAGLIO dovuto al peso del parapetto [kN/m] .....	0,50 +
TAGLIO dovuto peso della barriera anti-rumore [kN/m] .....	0,00 +
TAGLIO dovuto al peso della rete di protezione [kN/m] .....	0,00 +
TAGLIO dovuto al peso sicurvia [kN/m] .....	1,00 +
TAGLIO dovuto alla 1° fila di ruote [kN/m] .....	62,22 +
TAGLIO dovuto alla reazione vincolare della trave destra [kN/m].....	-129,85 =
TAGLIO di progetto [kN/m] .....	<b>-1,10</b>

Considerando un'armatura superiore di 5Ø20 al metro (area 15,71 cm<sup>2</sup>) e inferiore di 5Ø20 + 2,5Ø26 al metro (area 28,98 cm<sup>2</sup>) si ha la seguente verifica di resistenza della sezione 120 × 25:

```
+-----+
|                               Viadotto Salso
|                               Progetto Soletta
|                               Sezione: CAMPATA
+-----+
```

METODO DI CALCOLO: Tensioni Ammissibili;

MATERIALI:

Resistenza caratteristica cubica cls .....: Rck = 400.00 Kg/cm<sup>2</sup>  
 Tipo acciaio .....: Fe B 44 k  
 Coefficiente di omogeneizzazione Ea/Ec .....: n = 15.00  
 Tensione ammissibile cls .....: sigma\_c amm. = 122.00 Kg/cm<sup>2</sup>  
 Tensione ammissibile acciaio ....: sigma\_f amm. = 2600.00 ''  
 Tensione amm. acciaio staffe ....: sigma\_fs amm.= 2600.00 ''

FORMA DELLA SEZIONE: RETTANGOLARE  
 Base: B = 120.00 cm; Altezza: H = 25.00 cm  
 Rotazione: rot = 0.00 gradi sess.  
 Area totale acciaio ..... Af = 53.63 ''  
 Copriferro ..... c = 3.00 cm

**GEOMETRIA DELLE MASSE SEZIONE IN CALCESTRUZZO:**  
 Area: Acls = 3000.00 cmq; Baricentro: XgC1s = 0.00 cm; YgC1s = 0.00 cm  
 Momenti d'inerzia: Jx = 156250.00 cm^4; Jy = 3600000.00 cm^4; Jxy = 0.00 cm^4;  
 Momenti principali d'inerzia: Jcsi = 3600000.00 cm^4; Jeta = 156250.00 cm^4;  
 Angolo tra l'asse principale d'inerzia csi e l'asse x: Theta = -1.57 rad;

**COMBINAZIONI DI CARICO:**  
 Azione normale (positiva se di compressione).  
 Azioni rispetto x e y baricent. paralleli agli assi x e y (unità Kg, Kg\*m).

Comb.	N	Mx	Tx	My	Ty	Mt
1	0.00	8400.00	0.00	0.00	0.00	0.00

**VERIFICA PRESSO-TENSOFLESSIONE (comb. di carico N.ro 1):**  
 Area sezione reagente ..... Ar = 1883.53 cmq  
 Mom. statici della sez. reagente (cm^3) : Sx = 6606.12, Sy = 0.00  
 Mom. d'inerzia sezione reagente (cm^4) .... Jx=134517.47 , Jy=2442196.52  
 Baricentro sezione reagente Br ..... Xgr = 0.00 cm; Ygr = 3.51 cm  
 Equaz. asse neutro ax+by+c=0 : a=0.000000; b=7.543934; c=-26.458946

Tensioni (segno positivo se di compressione). Sezione parzializzata  
 Tensione massima cls ..... sigma\_c = 67.840 Kg/cmq  
 Tensione minima acciaio ..... sigma\_f = -1358.736 ''  
 Tensione massima acciaio ..... sigma\_f'= 564.967 ''  
 Valori tutti inferiori a quelli ammissibili: VERIFICA POSITIVA

### 4.3.2 Verifica a fessurazione della soletta

Nel presente capitolo si riportano le verifiche a fessurazione per la soletta in c.a. effettuate in direzione longitudinale e trasversale in accordo con le normative:

- D.M. 4-5-1990 Norme tecniche per i ponti stradali
- CNR 10016/85 Travi composte in acciaio calcestruzzo
- D.M. 9-01-1996 Norme tecniche per il calcolo delle strutture in c.a.
- Circolare Ministeriale 15-10-96 n. 252

Il valore caratteristico di apertura delle fessure nell'area di efficacia delle armature non deve superare i seguenti limiti:

- $w_k = 0,2 \text{ mm}$  per la combinazione di carico FII;
- $w_k = 0,1 \text{ mm}$  per la combinazione di carico FIII.

Il valore caratteristico è dato da:

$$w_k = 1,7 w_m$$

in cui  $w_m$ , che rappresenta il valor medio dell'apertura calcolata in base alla deformazione media  $\varepsilon_{am}$  del tratto  $s_{rm}$  pari alla distanza media fra le fessure vale:

$$w_m = 1,7 \varepsilon_{am} s_{rm}.$$

La distanza media fra le fessure può essere calcolata attraverso l'espressione:

$$s_{rm} = 2 \left( c + \frac{s}{10} \right) + k_2 k_3 \frac{\phi}{\rho_t}$$

nella quale:

- $c$  è il ricoprimento dell'armatura;
- $s$  è la distanza fra le barre;
- $\phi$  il diametro delle barre;
- $k_2$  è il coefficiente che caratterizza l'aderenza del calcestruzzo alle barre che vale 0,4 nel caso di barre ad aderenza migliorata;
- $k_3$  è il coefficiente della forma del diagramma delle tensioni prima della fessurazione, da assumersi pari a 0,125 nel caso in cui l'asse neutro sia interno alla soletta,  $0,125(1+\sigma_1/\sigma_2)$  nel caso in cui l'asse neutro sia esterno, essendo  $\sigma_1$  e  $\sigma_2$  le tensioni nominali ai lembi estremi della soletta;
- $\rho_t$  è il rapporto  $A_a/A_{cef}$ ;
- $A_{cef}$  è l'area di calcestruzzo entro la quale la barre di acciaio possono effettivamente influenzare l'apertura delle fessure;
- $A_a$  è l'area di acciaio contenuta nell'area  $A_{cef}$ .

La deformazione unitaria media  $\varepsilon_{am}$  può valutarsi invece con la formula:

$$\varepsilon_{am} = \frac{\sigma_o}{E_a} \left[ 1 - \beta_1 \beta_2 \left( \frac{\sigma_{ar}}{\sigma_0} \right)^2 \right] \quad (\varepsilon_{am} \geq 0,4 \frac{\sigma_0}{E_a})$$

essendo:

- $\sigma_0$  la tensione nell'acciaio calcolata nella sezione fessurata per la combinazione di carico considerata, tenuto conto del ritiro;
- $\sigma_{ar}$  la tensione nell'acciaio calcolata nella sezione fessurata per la sollecitazione corrispondente al raggiungimento della resistenza a trazione  $f_{ctm}$  nella fibra di

calcestruzzo più sollecitata in sezione interamente reagente, compresa nell'area efficace;

- $\beta_1$  il coefficiente rappresentativo dell'aderenza acciaio calcestruzzo che assume il valore unitario nel caso di barre ad aderenza migliorata;
- $\beta_2$  il coefficiente che tiene conto delle condizioni di sollecitazione: 1,0 nel caso di prima applicazione di un'azione di breve durata, 0,5 nel caso di azioni di lunga durata o nel caso di azioni ripetute.

### Verifica in direzione longitudinale

La verifica a fessurazione della soletta in direzione longitudinale è stata condotta per le sezioni soggette a momento negativo nelle zone a cavallo degli appoggi interni.

Nella tabella seguente è riportato in dettaglio il calcolo effettuato per la sezione maggiormente sollecitata.

### Combinazione FII

Verifica a fessurazione secondo CNR 10016/85 e DM 04/05/90			
Sezione n.	70	Ascissa (m)	98
Combinazione di carico (DM 04/05/90)		F II	
Luce campata		42	m
Coefficienti $\psi_1$	$\psi_1$	0,65	
Coefficienti $\psi_2$	$\psi_2$	0,44	
Valore limite di apertura fessure $w_{limite}$	$w_{limite}$	0,3	mm
<hr/>			
Ricoprimento armatura c	c	3,7	cm
Diametro barre $\phi$	$\phi$	26	mm
Interasse barre s	s	20	cm
Larghezza efficace $b_{c\_ef}$	$b_{c\_ef}$	20	cm
Larghezza efficace $d_{c\_ef}$	$d_{c\_ef}$	13,85	cm
Tipo di barre		am	
Coefficiente $k_2$	$k_2$	0,4	
Tensione $\sigma_1$	$\sigma_1$	51,77	kg/cm <sup>2</sup>
Tensione $\sigma_2$	$\sigma_2$	41,18	kg/cm <sup>2</sup>
Coefficiente $k_3$	$k_3$	0,22	
Area efficace $A_{c\_ef}$	$A_{c\_ef}$	277	cm <sup>4</sup>
Area acciaio $A_a$	$A_a$	5,31	cm <sup>2</sup>
Coefficiente $\rho_t$	$\rho_t$	0,02	
Distanza media tra le fessure $s_m$	$s_m$	23,58	cm
<hr/>			
Tensione $\sigma_0$	$\sigma_0$	1066,5	kg/cm <sup>2</sup>
Tensione di trazione media nel cls $f_{cfm}$	$f_{cfm}$	37,78	kg/cm <sup>2</sup>
Coefficiente $\beta_1$	$\beta_1$	1	
Coefficiente $\beta_2$	$\beta_2$	0,5	
Tensione $\sigma_{ar}$	$\sigma_{ar}$	771,4	kg/cm <sup>2</sup>
Deformazione media unitaria $\varepsilon_{am}$	$\varepsilon_{am}$	0,00038	
Distanza media tra le fessure $w_m$	$w_m$	0,088	mm
Distanza caratteristica di apertura delle fessure $w_k$	$w_k$	0,150	mm
<hr/>			
Esito della verifica	Verificato		

### Combinazione FIII

Verifica a fessurazione secondo CNR 10016/85 e DM 04/05/90			
Sezione n.	70	Ascissa (m)	98
Combinazione di carico (DM 04/05/90)		F III	
Luce campata		42	m
Coefficienti $\psi_1$	$\psi_1$	0,65	
Coefficienti $\psi_2$	$\psi_2$	0,44	
Valore limite di apertura fessure $w_{limite}$	$w_{limite}$	0,15	mm
<hr/>			
Ricoprimento armatura c	c	3,7	cm
Diametro barre $\phi$	$\phi$	26	mm
Interasse barre s	s	20	cm
Larghezza efficace $b_{c\_ef}$	$b_{c\_ef}$	20	cm
Larghezza efficace $d_{c\_ef}$	$d_{c\_ef}$	13,85	cm
Tipo di barre		am	
Coefficiente $k_2$	$k_2$	0,4	
Tensione $\sigma_1$	$\sigma_1$	42,08	kg/cm <sup>2</sup>
Tensione $\sigma_2$	$\sigma_2$	35,31	kg/cm <sup>2</sup>
Coefficiente $k_3$	$k_3$	0,23	
Area efficace $A_{c\_ef}$	$A_{c\_ef}$	277	cm <sup>2</sup>
Area acciaio $A_a$	$A_a$	5,31	cm <sup>2</sup>
Coefficiente $\rho_t$	$\rho_t$	0,02	
Distanza media tra le fessure $s_m$	$s_m$	23,87	cm
<hr/>			
Tensione $\sigma_0$	$\sigma_0$	868,7	kg/cm <sup>2</sup>
Tensione di trazione media nel cls $f_{cfm}$	$f_{cfm}$	37,78	kg/cm <sup>2</sup>
Coefficiente $\beta_1$	$\beta_1$	1	
Coefficiente $\beta_2$	$\beta_2$	0,5	
Tensione $\sigma_{ar}$	$\sigma_{ar}$	771,4	kg/cm <sup>2</sup>
Deformazione media unitaria $\varepsilon_{am}$	$\varepsilon_{am}$	0,00025	
Distanza media tra le fessure $w_m$	$w_m$	0,060	mm
Distanza caratteristica di apertura delle fessure $w_k$	$w_k$	0,102	mm
<hr/>			
Esito della verifica	Verificato		

### Verifica in direzione trasversale

La verifica a fessurazione della soletta in direzione trasversale è stata effettuata per la zona di appoggio sulle travi metalliche. I carichi considerati sono: il peso della soletta, i carichi permanenti ed i carichi mobili. Nelle tabelle seguenti sono riportate in dettaglio le verifiche relative agli sbalzi, nel caso in cui il carico accidentale  $q_{la}$  sia posizionato in modo tale da massimizzare il momento flettente.

## Combinazione FII

### GEOMETRIA DELLA SEZIONE E CARATTERISTICHE MATERIALI

Calcestruzzo Rck [daNcm <sup>-2</sup> ]	400
Tipo acciaio	FeB44k
Modulo elastico acciaio [daNcm <sup>-2</sup> ]	2100000
Tensione ammissibile cls $\sigma_{camm}$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	122,5
Resistenza a trazione del cls per flessione $f_{cfk}$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	26,53
Resistenza media a trazione del cls $f_{ctm}$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	31,58
Tensione ammissibile acciaio $\sigma_{samm}$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	2600
Altezza della sezione h [cm]	35
Larghezza della sezione b [cm]	100
Spaziatura verticale delle barre S [cm]	0,30
Spaziatura orizzontale delle barre s [cm]	10,00
Ricoprimento dell'armatura c [cm]	3,00

### SOLLECITAZIONI DI PROGETTO

Forza assiale di progetto [daN]	0
Momento flettente di progetto [daN]	25900

### CALCOLO DISTANZA MEDIA FRA LE FESSURE

Coefficiente k2	0,4
Coefficiente k3	0,125
Altezza efficace deff [cm]	8,15
Larghezza efficace beff [cm]	100,00
Area efficace $A_{c,eff}$ [cm <sup>2</sup> ]	814,85
Area delle barre contenute in $A_{c,eff}$ , $A_s$ [cm <sup>2</sup> ]	42,25
Coefficiente $\rho_r$	0,052
Distanza media fra le fessure srm [cm]	10,24

### DEFORMAZIONE MEDIA DELL'ARMATURA

Tensione $\sigma_s$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	2348,10
Tensione $\sigma_r$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	889,32
Coefficiente $\beta_1$	1
Coefficiente $\beta_2$	0,5
Deformazione unitaria media $\epsilon_{sm}$	1,04E-03

### CALCOLO AMPIEZZA FESSURE

Aampiezza delle fessure wk [mm]	0,181
Coefficiente di riduzione	0,67
Aampiezza delle fessure ridotta wrid [mm]	0,120
Aampiezza massima ammissibile w [mm]	0,200

## Combinazione FIII

### GEOMETRIA DELLA SEZIONE E CARATTERISTICHE MATERIALI

Calcestruzzo Rck [daNcm <sup>-2</sup> ]	400
Tipo acciaio	FeB44k
Modulo elastico acciaio [daNcm <sup>-2</sup> ]	2100000
Tensione ammissibile cls $\sigma_{camm}$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	122,5
Resistenza a trazione del cls per flessione $f_{cfk}$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	26,53
Resistenza media a trazione del cls $f_{ctm}$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	31,58
Tensione ammissibile acciaio $\sigma_{samm}$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	2600
Altezza della sezione h [cm]	35
Larghezza della sezione b [cm]	100
Spaziatura verticale delle barre S [cm]	0,30
Spaziatura orizzontale delle barre s [cm]	10,00
Ricoprimento dell'armatura c [cm]	3,00

### SOLLECITAZIONI DI PROGETTO

Forza assiale di progetto [daN]	0
Momento flettente di progetto [daN]	20100

### CALCOLO DISTANZA MEDIA FRA LE FESSURE

Coefficiente k2	0,4
Coefficiente k3	0,125
Altezza efficace deff [cm]	8,15
Larghezza efficace beff [cm]	100,00
Area efficace $A_{c,eff}$ [cm <sup>2</sup> ]	814,85
Area delle barre contenute in $A_{c,eff}$ , $A_s$ [cm <sup>2</sup> ]	42,25
Coefficiente $\rho_r$	0,052
Distanza media fra le fessure srm [cm]	10,24

### DEFORMAZIONE MEDIA DELL'ARMATURA

Tensione $\sigma_s$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	1822,27
Tensione $\sigma_r$ [daNcm <sup>-2</sup> ]	889,32
Coefficiente $\beta_1$	1
Coefficiente $\beta_2$	0,5
Deformazione unitaria media $\epsilon_{sm}$	7,64E-04

### CALCOLO AMPIEZZA FESSURE

Aampiezza delle fessure wk [mm]	0,133
Coefficiente di riduzione	0,67
Aampiezza delle fessure ridotta wrid [mm]	0,089
Aampiezza massima ammissibile w [mm]	0,100

## TRONCHI n° 2,3,4 CARREGGIATA DESTRA

### 1 Generalità<sup>2</sup>

I calcoli sono condotti con riferimento alla geometria del tronco 3 utilizzando uno schema statico a trave continua su 10 campate con luce di 34 m.

### 2 Analisi dei carichi

+-----+		+-----+
	RELAZIONE TECNICA: Analisi dei Carichi	
+-----+		+-----+

Peso proprio della struttura (g1)

- Carpenteria Metallica (g1,1)

Travi principali.....	=	15,85	kN/m
Carpenteria secondaria.....	=	3,91	kN/m

- Soletta (g1,2)..... 25 kN/mc x 3,653 mq = 91,31 kN/m

Carichi permanenti (g2)

Marciapiedi..... 25 kN/mc x ( 1,50 x 0,17 + 0,75 x 0,17 mq ) =	=	9,56	kN/m
Pavimentazione stradale..... 20 kN/mc x 10,50 m x 0,11 m =	=	23,10	kN/m
Velette..... 2 x 1,55 kN/m =	=	3,10	kN/m
Canalette smaltimento acque..... 1 x 0,50 kN/m =	=	0,50	kN/m
Parapetti..... 1 x 0,50 kN/m =	=	0,50	kN/m
Sicurvia..... 2 x 1,00 kN/m =	=	2,00	kN/m

-----  
Carichi permanenti totali..... = 38,77 kN/m

#### Ritiro del calcestruzzo (e2)

Il ritiro del calcestruzzo è stato schematizzato attraverso le seguenti azioni statiche equivalenti

Forza assiale d'estremità..... Ncr = Ea x ec x Acollrit / nr = -8249 kN  
Momento flettente d'estremità..... Mcr = Nc x z = 3481 kNm

avendo assunto:

contrazione finale da ritiro..... ec = 2,18E-04  
coefficiente di omogeneizzazione a tinf..... nr = 20  
modulo elastico dell'acciaio..... Ea = 206010 MPa  
area della soletta collaborante..... Acollrit = 3,674E+06 mmq

<sup>2</sup> Il calcolo è rappresentativo anche per i tronchi 2 e 4 che presentano 9 campate anziché 10 della stessa luce

distanza fra il baricentro della soletta in cls  
e il baricentro della sezione composta a tinf z = 0,422 m

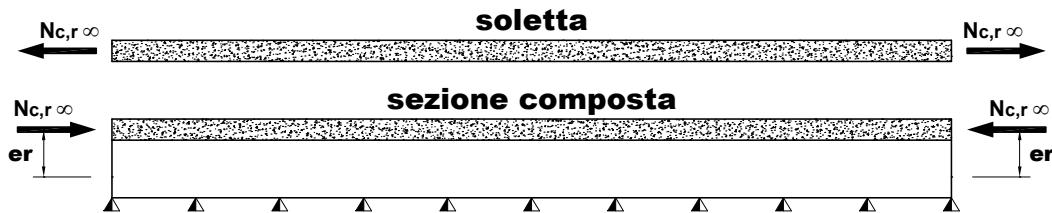


Figura 2.1- Azioni statiche equivalenti al ritiro

#### Variazioni termiche (e3)

Gli effetti prodotti dalle variazioni termiche differenziali fra la soletta in calcestruzzo e le travi metalliche sono stati valutati con azioni statiche equivalenti concentrate alle estremità dell'impalcato.  
Sono state prese in esame le seguenti variazioni termiche:

Variazione termica differenziale positiva 10 °C

$$\text{Forza assiale d'estremità} \dots \dots \dots N_{cdT+} = E_a \times a \times 10 \times A_{colldT} / n_0 = 12613 \text{ kN}$$

$$\text{Momento flettente d'estremità} \dots \dots \dots M_{cdT+} = N_{cdT+} \times z = -2497 \text{ kNm}$$

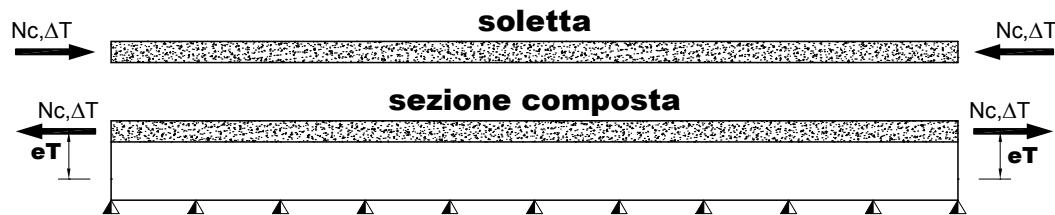


Figura 2.2 - Azioni statiche equivalenti alla variazione termica positiva

Variazione termica differenziale negativa -5 °C

$$\text{Forza assiale d'estremità} \dots \dots \dots N_{cdT-} = E_a \times a \times -5 \times A_{colldT} / n_0 = -6307 \text{ kN}$$

$$\text{Momento flettente d'estremità} \dots \dots \dots M_{cdT-} = N_{cdT-} \times z = 1249 \text{ kNm}$$



Figura 2.3 - Azioni statiche equivalenti alla variazione termica negativa

avendo assunto:

coefficiente di dilatazione termica.....a = 1,00E-05  
coefficiente di omogeneizzazione a t0.....n0 = 6  
modulo elastico dell'acciaio.....Ea = 206010 MPa  
area della soletta collaborante.....AcolldT = 3,674E+06 mmq  
distanza fra il baricentro della soletta in cls  
e il baricentro della sezione composta a t0...z = 0,198 m

### Carichi mobili ( $q_1$ )

Si considerano i seguenti carichi mobili:

- $q_{1,a}$ : mezzo convenzionale da 600 kN a 3 assi avente ingombro longitudinale di 15 m
- $q_{1,b}$ : carico di 30 kN/m uniformemente distribuito al di fuori dell'ingombro del  $q_{1,a}$

In senso trasversale i carichi  $q_{1,a}$  e  $q_{1,b}$  sono stati distribuiti su corsie convenzionali di larghezza pari a 3,50 m in modo tale da ottenere la distribuzione trasversale più gravosa per la singola trave (Figura 2.4).

Il carico sulla trave maggiormente sollecitata risulta (Figura 2.5):

carico d'asse: ..... = 292 kN  
carico uniforme: ..... = 44 kN/m

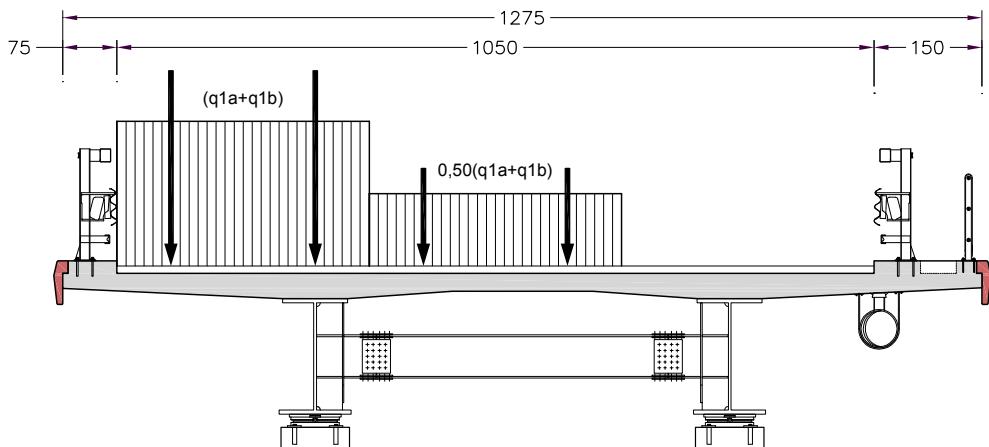


Figura 2.4 - Distribuzione trasversale dei carichi da traffico

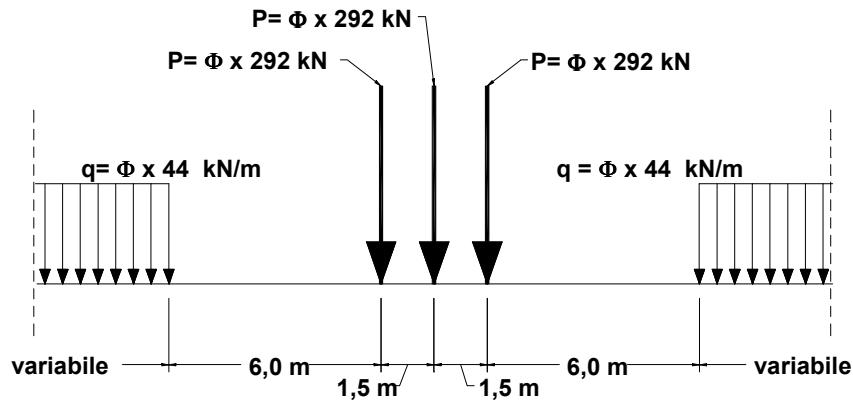


Figura 2.5 - Carico mobile agente sulla trave più sollecitata

#### Effetto dinamico dei carichi mobili ( $q_2$ )

$$\varnothing = 1,4 - (L - 10) / 150 = 1,24 \quad \text{per } L = 34,00 \text{ m}$$

#### *Azione del vento ( $q_5$ )*

L'azione del vento è riconducibile ad un carico orizzontale uniforme di  $2,50 \text{ kN/m}^2$ , diretto ortogonalmente all'asse longitudinale del ponte, agente sulla proiezione, nel piano verticale, delle superfici direttamente investite dal vento. La superficie dei carichi transitanti sul ponte esposta al vento è assimilata ad una parete rettangolare continua di altezza costante pari a **3,00 m** dalla pavimentazione stradale.

Tale azione dà luogo ad una sollecitazione torcente che provoca una flessione differenziale dalle due travi portanti.

Con riferimento allo schema riportato in Figura 2.6, risulta:

$$q_5 = \frac{R \cdot b_v}{i} = \frac{2,50 \cdot 5,06 \cdot (5,06/2)}{5,75} = 5,6 \text{ kN/m}$$

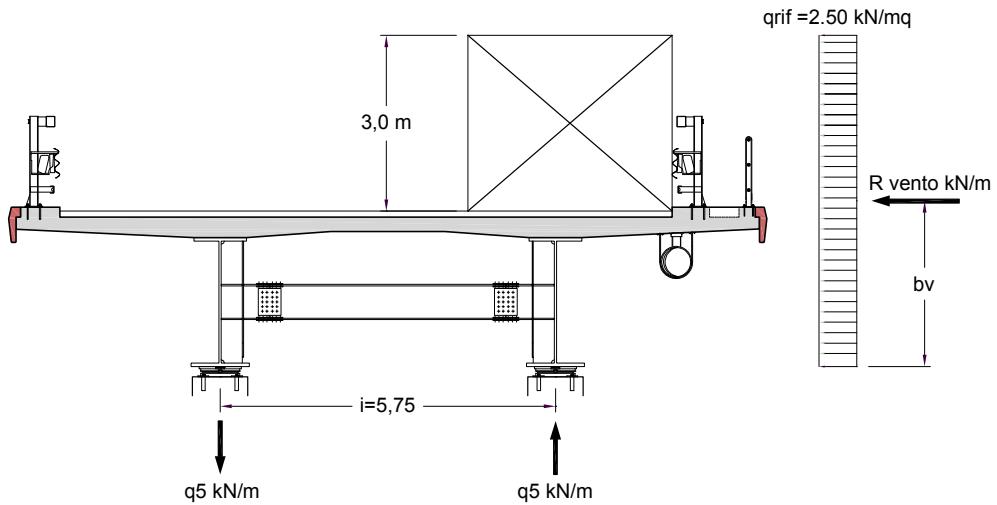


Figura 2.6 - Schematizzazione delle azioni dovute al vento

#### *Azione del sisma (q<sub>6</sub>)*

L'azione sismica orizzontale (longitudinale e trasversale) è valutata mediante la seguente espressione:

$$F_h = C \cdot R \cdot I \cdot \varepsilon \cdot \beta \cdot W$$

essendo:

$C = (S-2)/100 = 0,07$  coefficiente di intensità sismica

$R = 1$  coefficiente di risposta

$I = 1,2$  coefficiente di protezione sismica

$\varepsilon = 1,2$  coefficiente di fondazione

$\beta = 2,5$  coefficiente di struttura (appoggi e ritegni sismici)

$W$  peso proprio e carichi permanenti

---

RIEPILOGO DEI CARICHI AGENTI SULLA TRAVE SINISTRA

---

CARPENTERIA METALLICA [ $g_{1,1}$ ]

Peso trave continua ..... = da geometria conci  
Peso elementi secondari ..... = 2,00  $\text{kNm}^{-1}$

PESO DELLA SOLETTA IN C.A. [ $g_{1,2}$ ] ..... = 45,66  $\text{kNm}^{-1}$

CARICHI PERMANENTI [ $g_2$ ] ..... = 17,02  $\text{kNm}^{-1}$

RITIRO DEL CALCESTRUZZO [ $\epsilon_2$ ]

Forza assiale N ..... = -4124,6 kN  
Momento flettente M ..... = 1740,58  $\text{kNm}$

VARIAZIONE TERMICA NEGATIVA [ $\epsilon_3$ ]

Forza assiale N ..... = -3153,36 kN  
Momento flettente M ..... = 624,37  $\text{kNm}$

VARIAZIONE TERMICA POSITIVA [ $\epsilon_3$ ]

Forza assiale N ..... = 6306,72 kN  
Momento flettente M ..... = -1248,73  $\text{kNm}$

AZIONE DEL VENTO [ $q_5$ ] ..... = 5,57  $\text{kNm}^{-1}$

CARICHI MOBILI CON EFFETTO DINAMICO [ $q_1 \times q_2$ ]

Carico dovuto al sistema Tridem [P] ..... = 292  $\times \phi$  kN  
Carico uniforme [q] ..... = 43,8  $\times \phi$   $\text{kNm}^{-1}$

n.b.

Forza assiale positiva = trazione

Momento f. positivo tende le fibre inferiori

$\phi$  = coefficiente dinamico

– Riepilogo dei carichi sulla trave più sollecitata

### **3 Analisi strutturale**

#### **3.1 Criteri generali**

L'analisi strutturale è stata condotta per la trave maggiormente sollecitata (trave di sinistra) su un modello agli elementi finiti di tipo "trave" ottenuto discretizzando la struttura in conci di caratteristiche geometriche ed inerziali costanti. Le analisi sono state eseguite per le seguenti condizioni di carico:

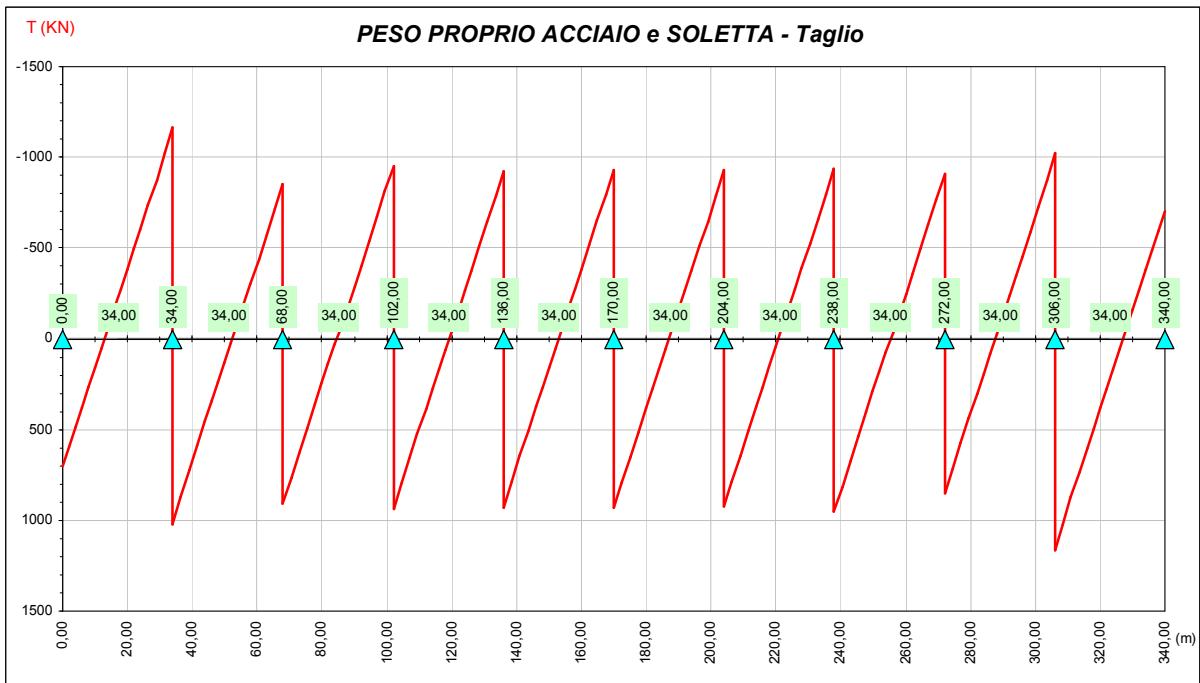
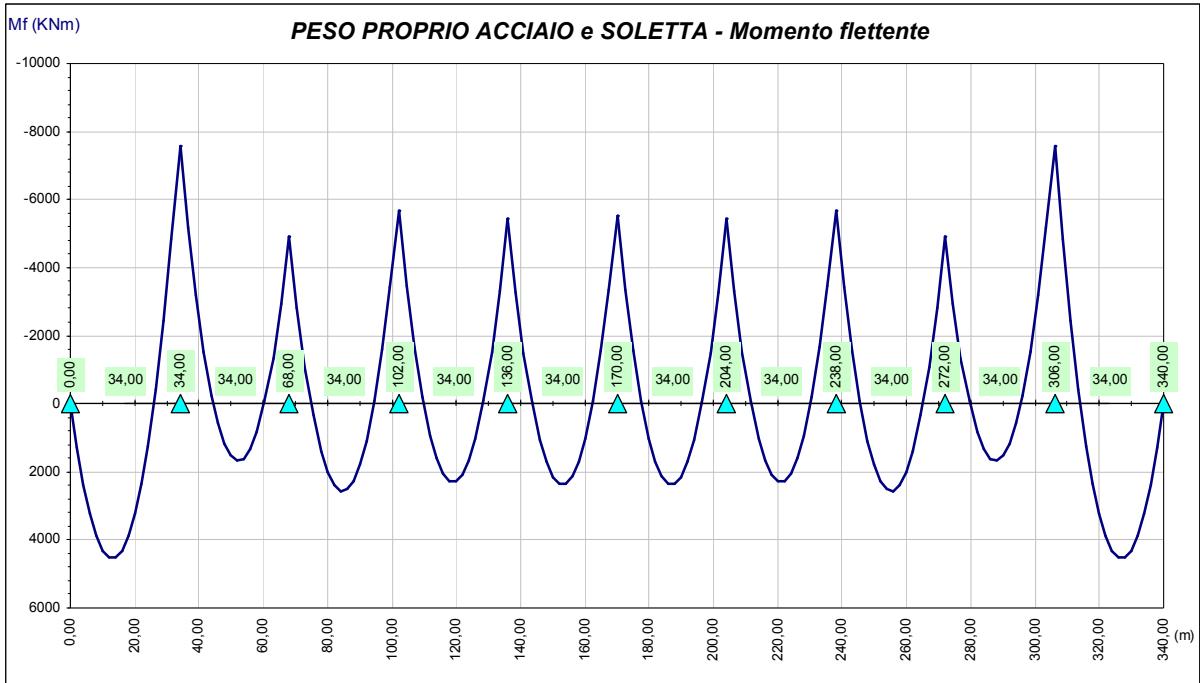
- a) peso proprio della carpenteria metallica e della soletta (modello solo acciaio)
- b) carichi permanenti (modello per carichi di lunga durata);
- c) ritiro (modello per carichi di lunga durata);
- d) variazione termica differenziale (modello per carichi di breve durata);
- e) carichi mobili (modello per carichi di breve durata);
- f) vento (modello per carichi di breve durata).

La larghezza collaborante della soletta, per la definizione delle caratteristiche inerziali della sezione è stata valutata secondo le indicazioni della norma CNR 10016.

Ai fini delle verifiche di resistenza, per quanto riguarda la condizione di carico a), la soletta è stata considerata realizzata in un unico getto. Con tale ipotesi si sovrastimano le tensioni sulle travi metalliche e quindi si perviene ad una verifica conservativa della sicurezza.

### 3.2 Sollecitazioni di progetto

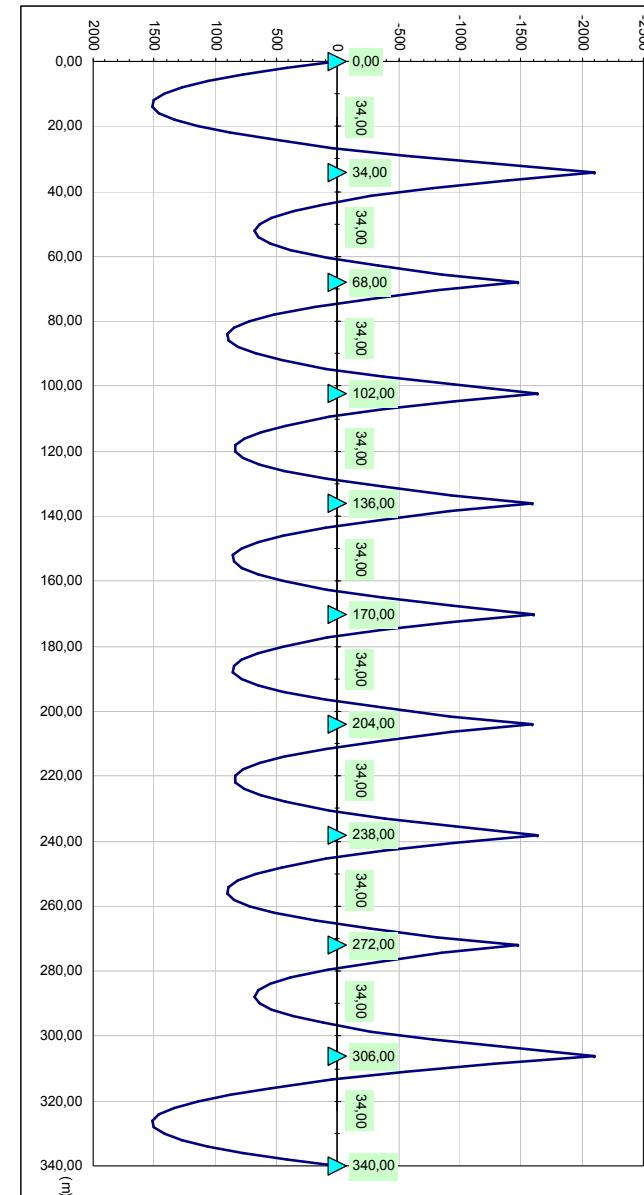
- a) peso proprio della carpenteria metallica e della soletta (modello solo acciaio);



- b) carichi permanenti (modello per carichi di lunga durata);

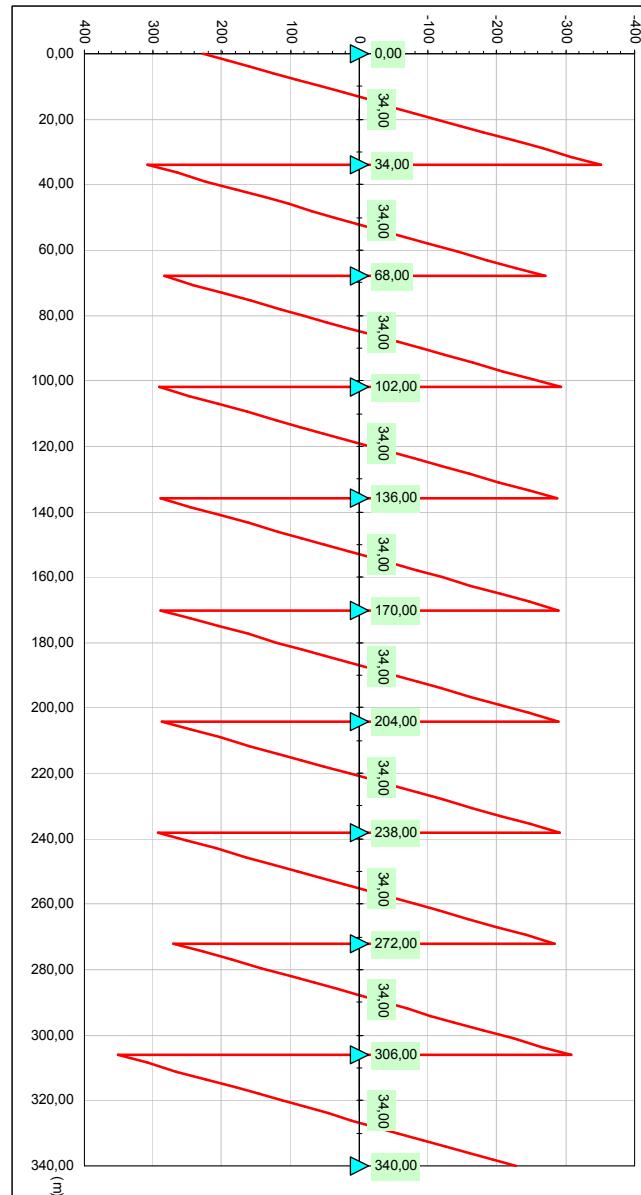
M<sub>f</sub> (kNm)

**CARICHI PERMANENTI - Momento flettente**

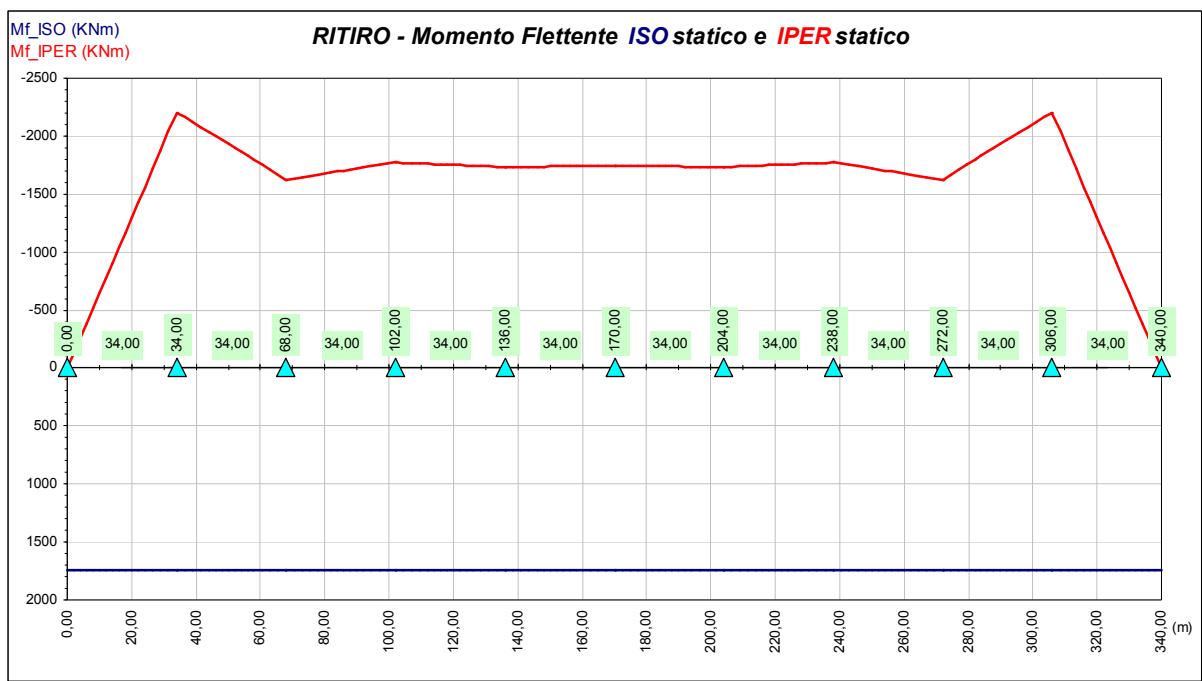


T (kN)

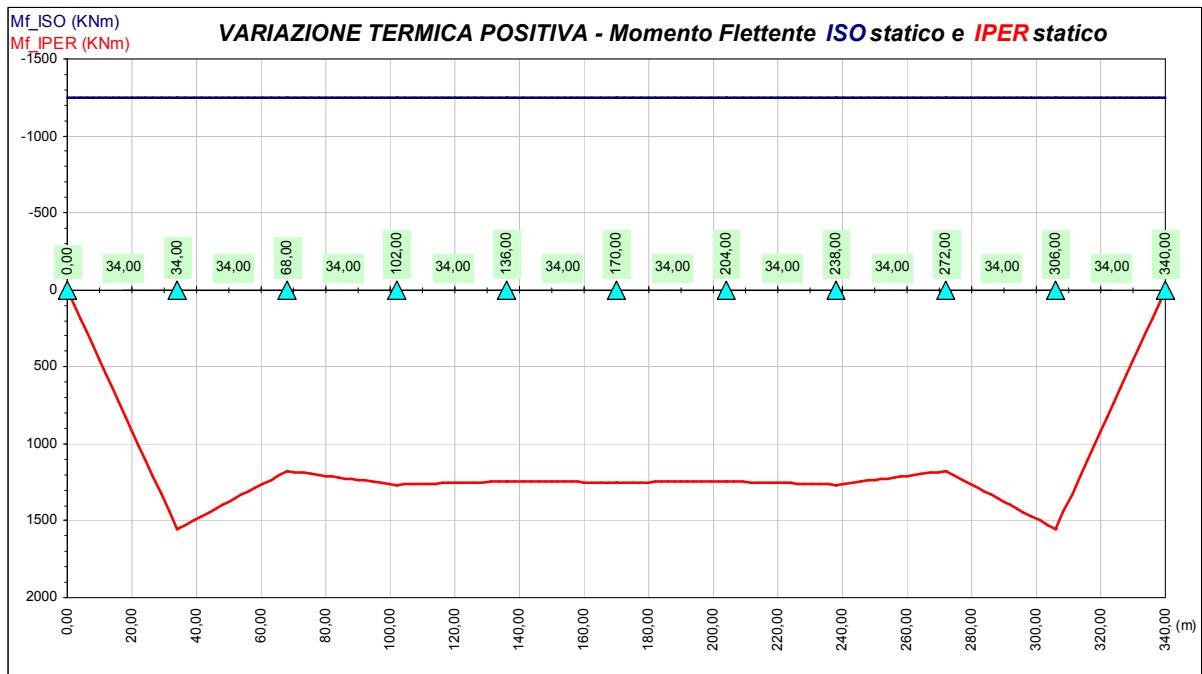
**CARICHI PERMANENTI - Taglio**

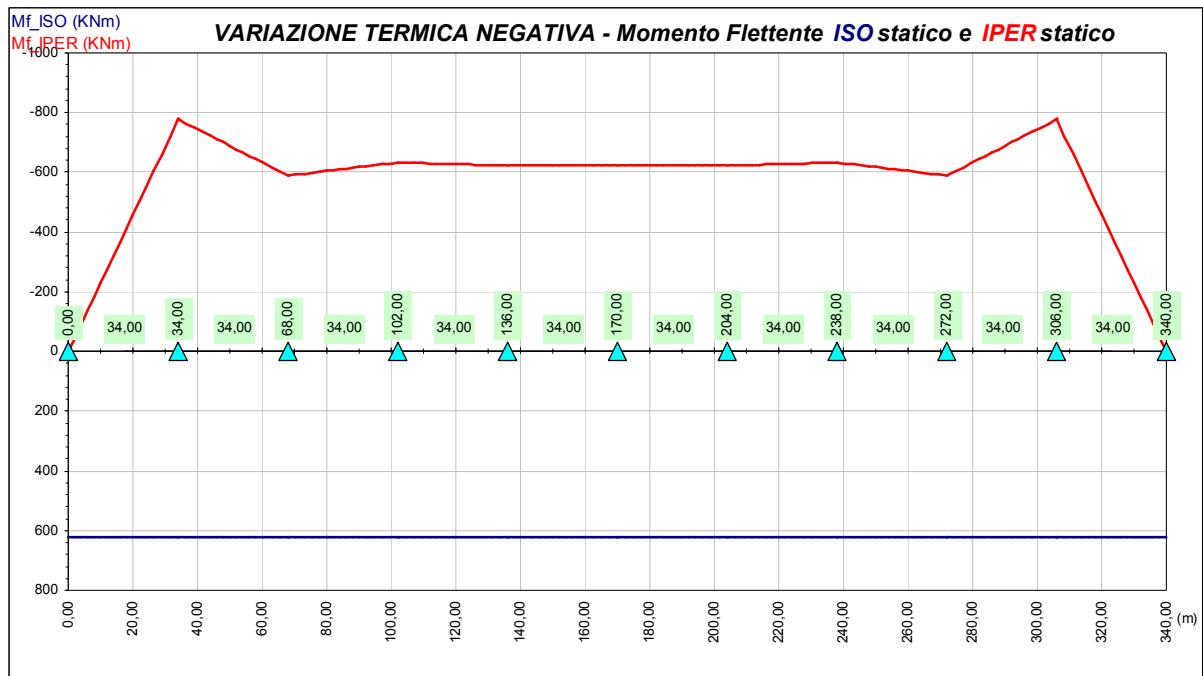


- c) ritiro (modello per carichi di lunga durata);

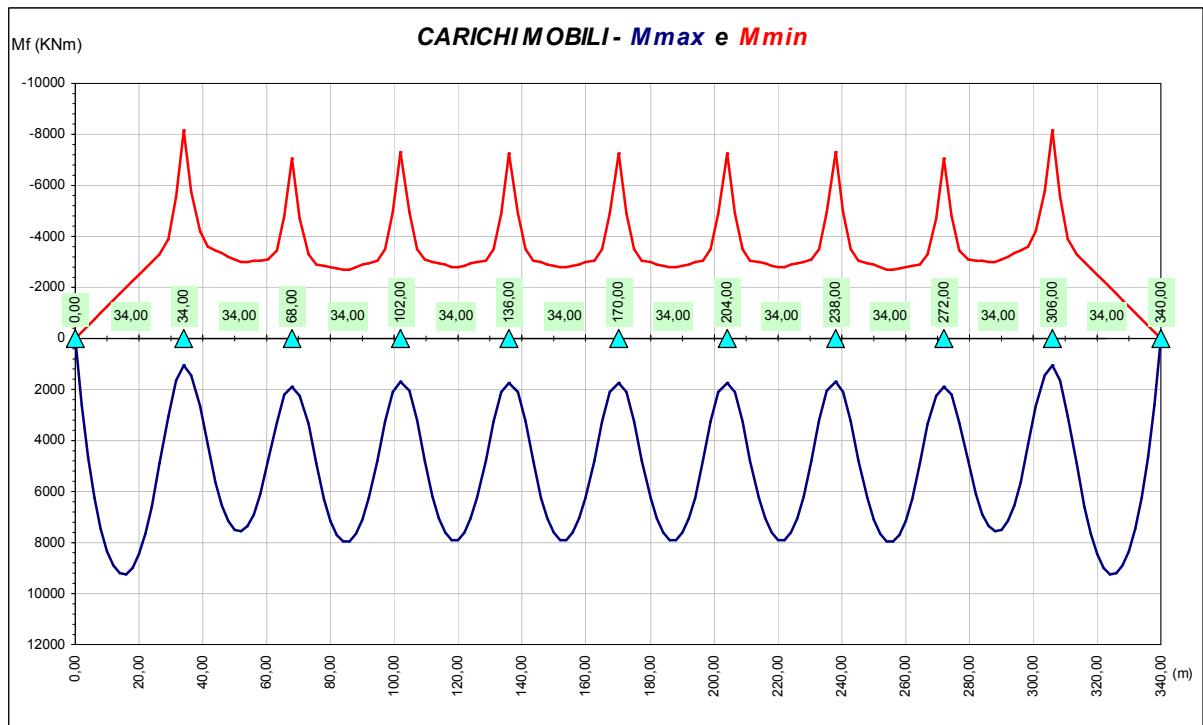


- d) variazione termica differenziale (modello per carichi di breve durata);

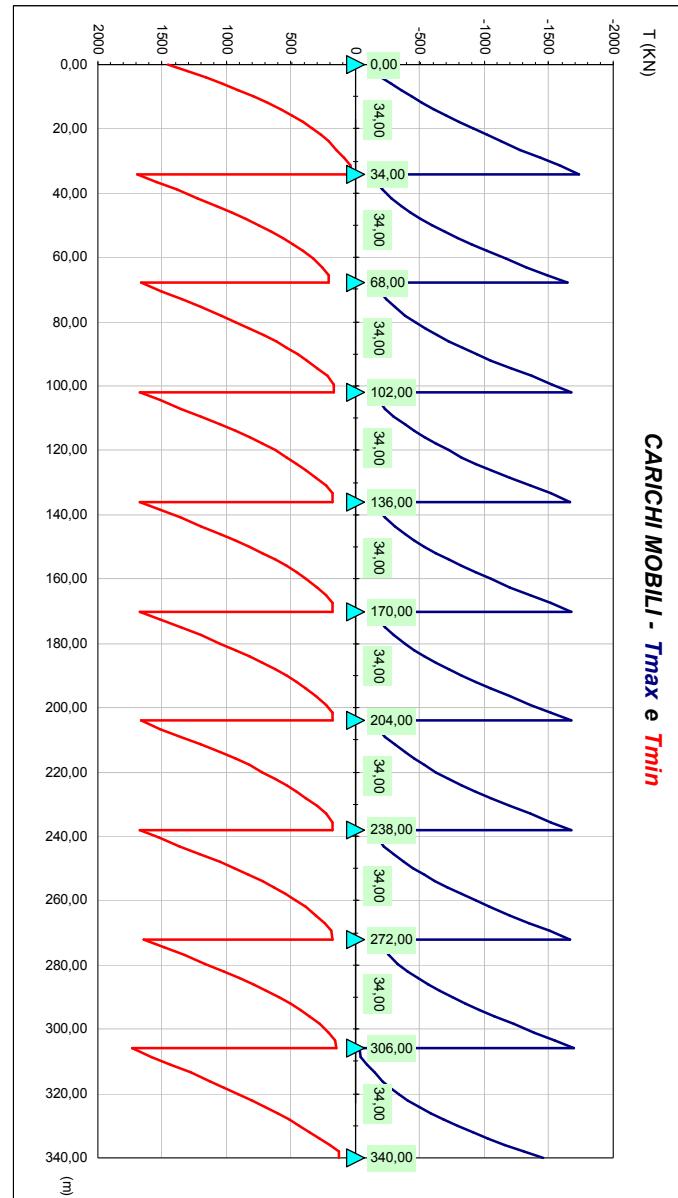




- e) carichi mobili (modello per carichi di breve durata);

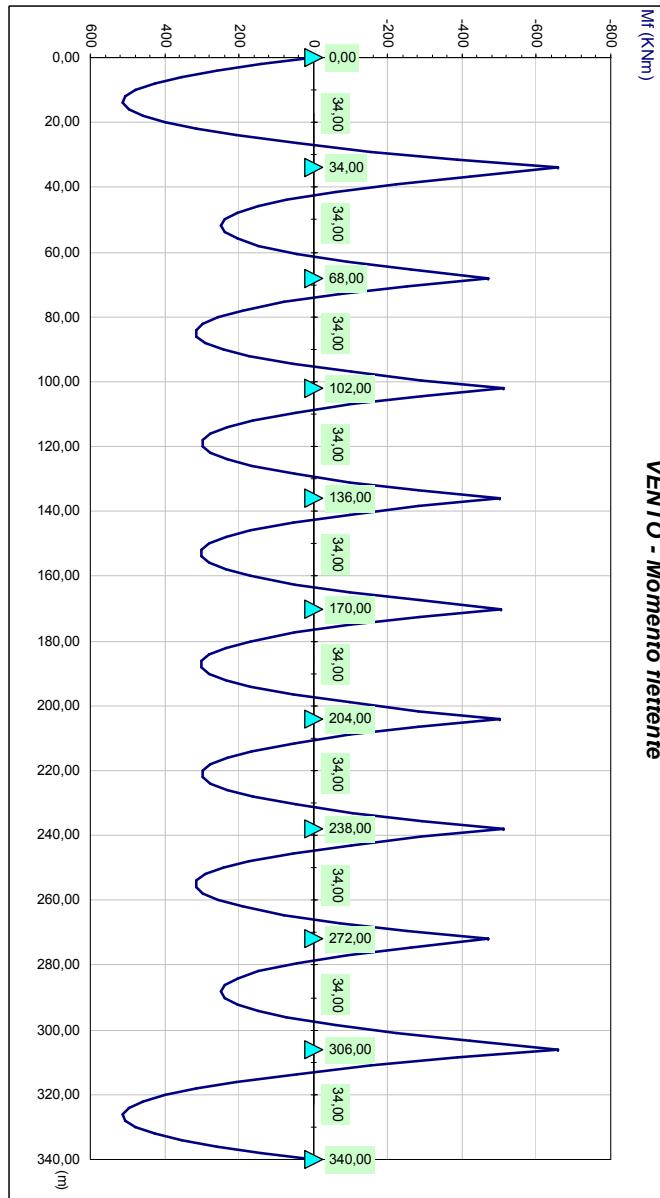


**CARICHI MOBILI -  $T_{max}$  e  $T_{min}$**



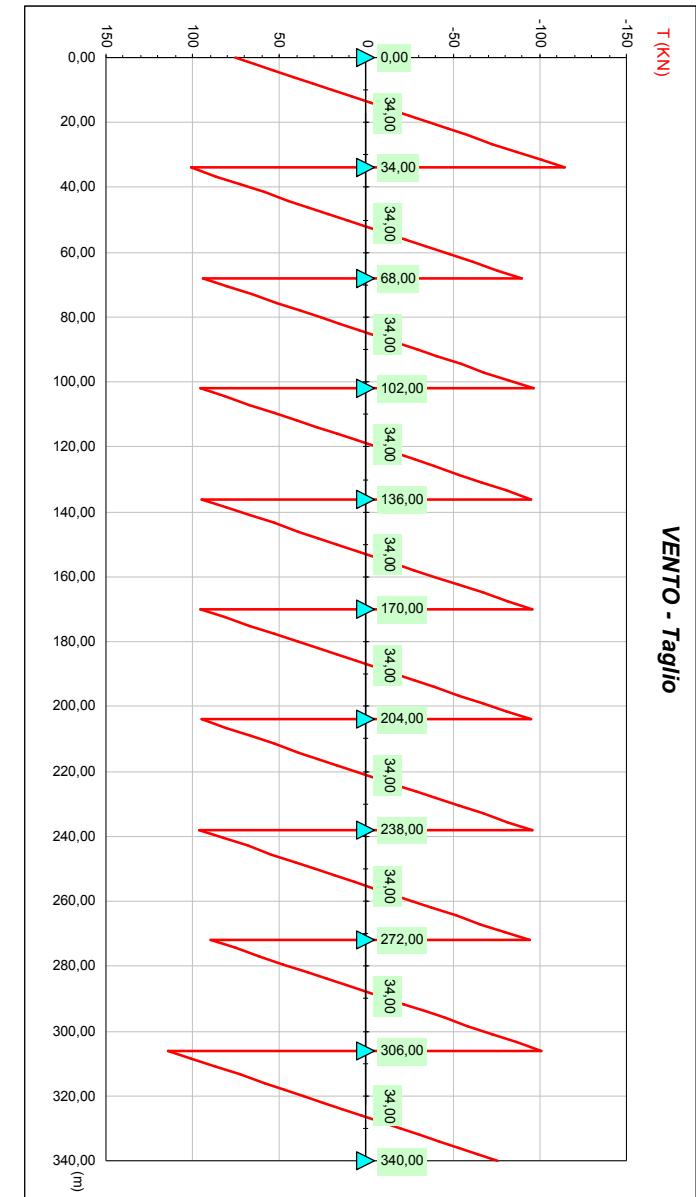
- f) vento (modello per carichi di breve durata).

**VENTO - Momento flettente**



T (kN)

VENTO - Taglio



## 4 Verifiche dell'impalcato

### 4.1 Verifica di resistenza travi principali

Le verifiche sono condotte per le seguenti combinazioni di carico:

I)  $F_d = G_k + Q_k + 0,6 Q_5 + \varepsilon_2 + \varepsilon_3$

essendo:

- $G_k$  pesi propri e carichi permanenti ( $g_1 + g_2$ );
- $Q_k$  carichi mobili ( $q_1 + q_2$ );
- $Q_5$  azione del vento ( $q_5$ );
- $\varepsilon_2$  ritiro del calcestruzzo;
- $\varepsilon_3 = (-5^\circ\text{C})$  variazione termica differenziale negativa ;

II)  $F_d = G_k + Q_k + 0,6 Q_5 + \varepsilon_3$

dove:

- $\varepsilon_3 = (+10^\circ\text{C})$  variazione termica differenziale positiva

Per quanto riguarda i carichi mobili, sezione per sezione, sono considerati i massimi e minimi del momento flettente con i valori del taglio concomitante e i tagli massimi e minimi con i concomitanti momenti flettenti, al fine di determinare la più gravosa condizione di verifica.

Nelle verifiche di resistenza è omessa (per il solo sisma verticale) la combinazione AV definita al punto 3.9 del DM 04 maggio 1990 riguardante i ponti stradali, in quanto non dimensionante e non significativa in rapporto alle combinazioni analizzate, con carichi accidentali come condizione dominante. Secondo il punto 3.9, le azioni sismiche verticali devono essere calcolate in assenza di carico accidentale, considerando le sole masse corrispondenti ai pesi propri ed ai sovraccarichi permanenti, ed in accordo con le vigenti "Norme tecniche per le costruzioni in zona sismica" (DM 16 gennaio 1996). Le azioni verticali da applicare alle strutture mediante analisi statica sono equivalenti ad un sistema di forze uniformemente distribuite, proporzionali alle masse presenti, con valore pari a:

$$F_v = m \cdot C \cdot I \cdot W = 0,168 \cdot W$$

essendo:

- $C$  il coefficiente di intensità sismica (0,07 per zone di II categoria);
- $m = 2$ ;
- $I = 1,2$  il coefficiente di protezione sismica
- $W$  peso complessivo masse.

Il viadotto (carreggiata destra) ha un impalcato di larghezza pari a 12,75 m ed un peso complessivo a metro lineare di circa 150 kN/m. Nella combinazione di sisma verticale andrebbe considerato un carico uniformemente distribuito che nel caso più sfavorevole (zone di II categoria) può essere pari al 16,8 % delle masse verticali ovvero pari circa a 25 kN/m. Gli impalcati sono stati calcolati considerando nell'ingombro della carreggiata due corsie convenzionali di carico, per un carico totale di 1,50 volte la singola colonna di carico nominale ( $q_{1a} + q_{1b}$ ), da maggiorare successivamente in base al coefficiente di amplificazione dinamica. Di conseguenza, il carico accidentale medio uniformemente distribuito è sicuramente uguale o superiore a  $q_{1b} \times 1,50 = 30 \text{ kN/m} \times 1,50 = 45 \text{ kN/m}$  ovvero almeno pari al 30 % del peso della struttura. Inoltre, i carichi accidentali sono posizionati in base alle linee di influenza, in modo da ottenere le massime sollecitazioni, mentre il carico sismico uniformemente distribuito agisce sull'intera struttura. Appare quindi lecita la scelta di trascurare la combinazione AV per il sisma verticale, in rapporto alle combinazioni di verifica I) e II) sopra descritte.

Le resistenze di progetto dei materiali costituenti la sezione sono:

Acciaio da carpenteria Fe 510:

$$\begin{array}{lll} \text{per elementi di spessore } & t \leq 40 \text{ mm} & \Rightarrow \sigma_{a,amm} = 240 \text{ MPa} \\ & t > 40 \text{ mm} & \Rightarrow \sigma_{a,amm} = 210 \text{ MPa} \end{array}$$

Calcestruzzo R<sub>ck</sub> 40:  $\Rightarrow \sigma_{c,amm} = 12,25 \text{ MPa}$

Acciaio per armature FeB44K:  $\Rightarrow \sigma_{s,amm} = 255 \text{ MPa}$

Nelle zone a momento negativo si trascura il contributo del calcestruzzo tesio e si considera agente il solo effetto iperstatico del ritiro e/o della variazione termica.

Le verifiche sono condotte con l'ausilio di un codice di calcolo automatico sulle sezioni più significative dell'impalcato. Le grandezze geometriche ed inerziali delle sezioni tengono conto delle fasi costruttive e di esercizio a breve e a lungo termine.

Il calcolo delle tensioni è stato effettuato sezione per sezione, con le proprietà inerziali della sezione tipo associata all'azione presa in considerazione. In presenza di stati di sollecitazione pluriassiali la tensione ideale di confronto è determinata mediante l'espressione indicata nella CNR - UNI 10011. Le tensioni ideali calcolate in riferimento a ciascuna sezione tipo sono state sommate fra loro e quindi confrontate con le tensioni di progetto.

Si riportano nel seguito le rappresentazioni grafiche delle verifiche per le combinazioni di carico precedentemente individuate (confronto tra tensioni ideali di calcolo e tensioni di progetto). Le curve di colore blu (grigio scuro) rappresentano l'inviluppo delle tensioni ideali di calcolo per le combinazioni di carico precedentemente individuate, mentre quelle rosse (grigio chiaro) le tensioni resistenti di progetto. La verifica è stata effettuata nelle 5 fibre di riferimento della sezione composta specificate nella Figura 4.1 e sull'armatura superiore della soletta.

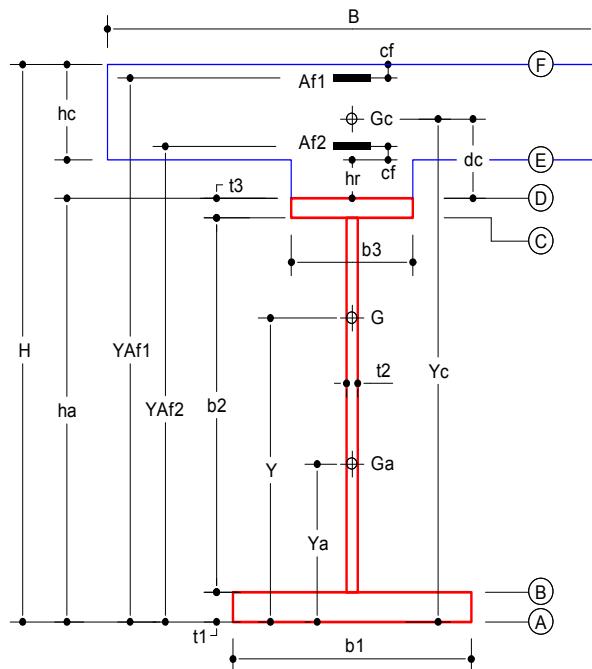
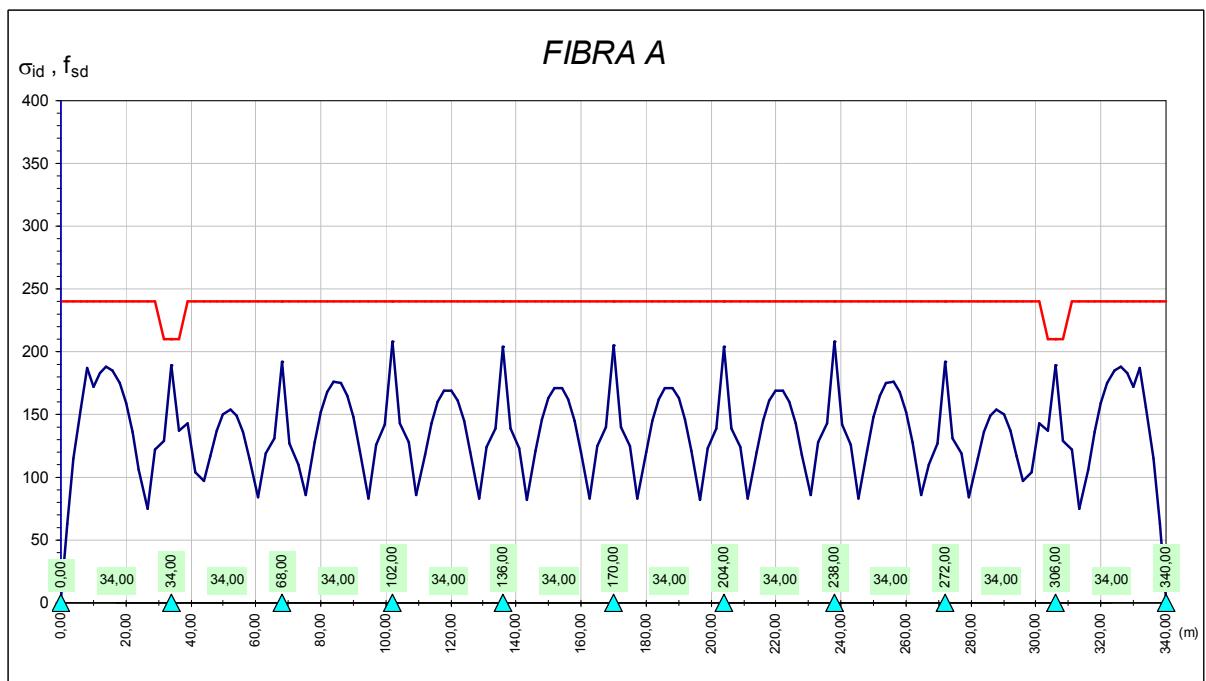
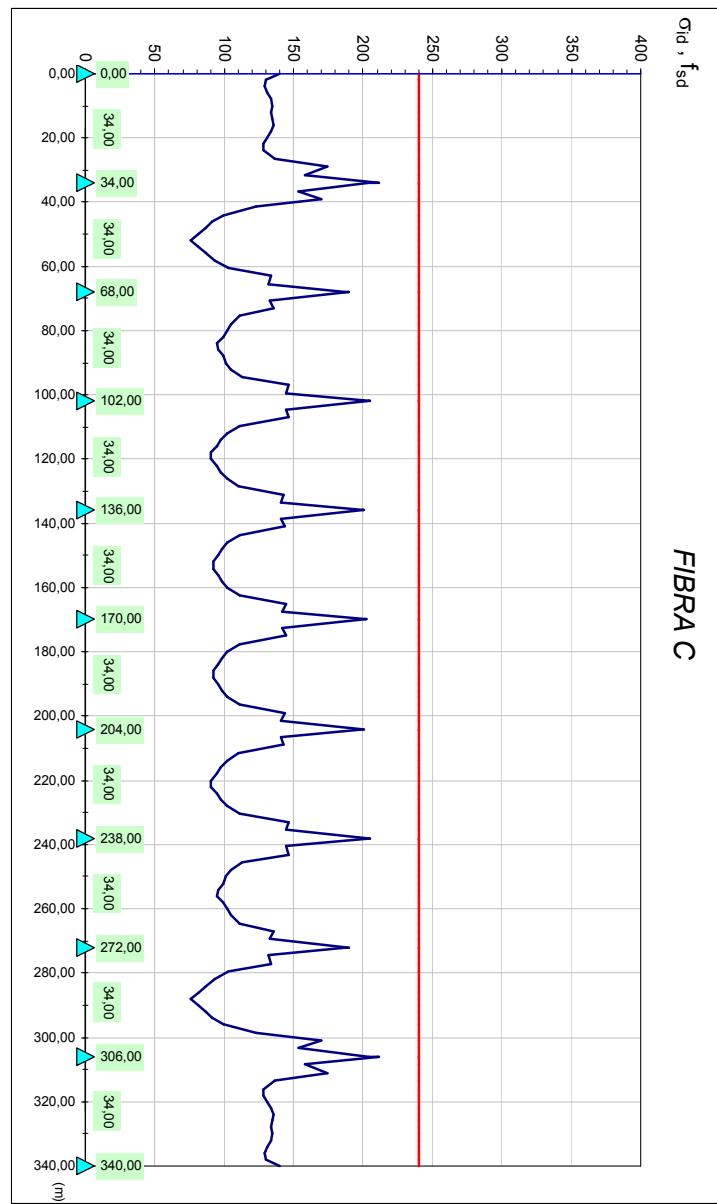
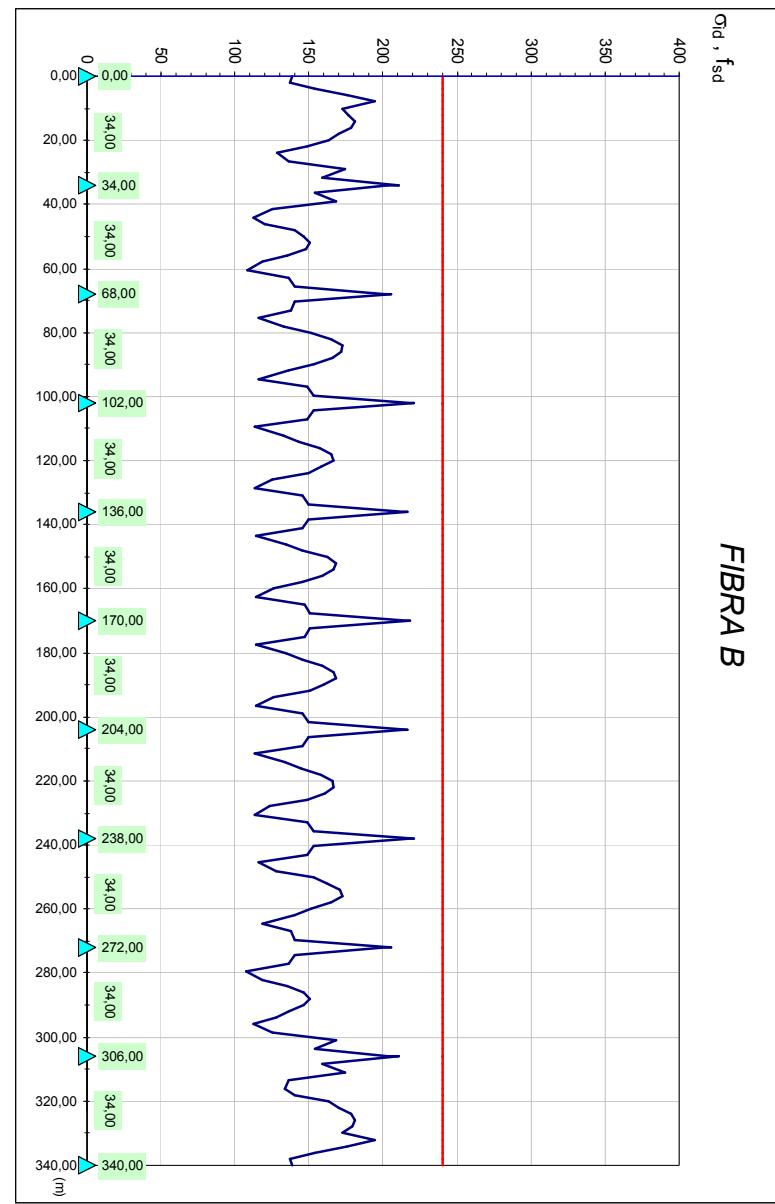


Figura 4.1 – Fibre di riferimento per le verifiche di resistenza





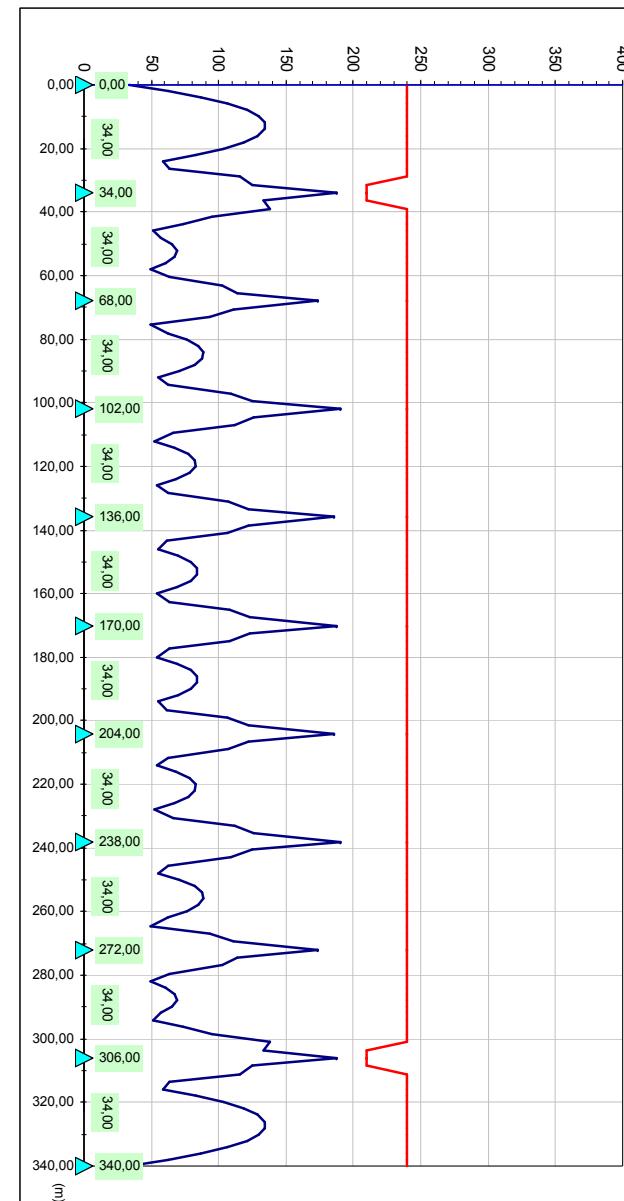
FIBRAC



FIBRA B

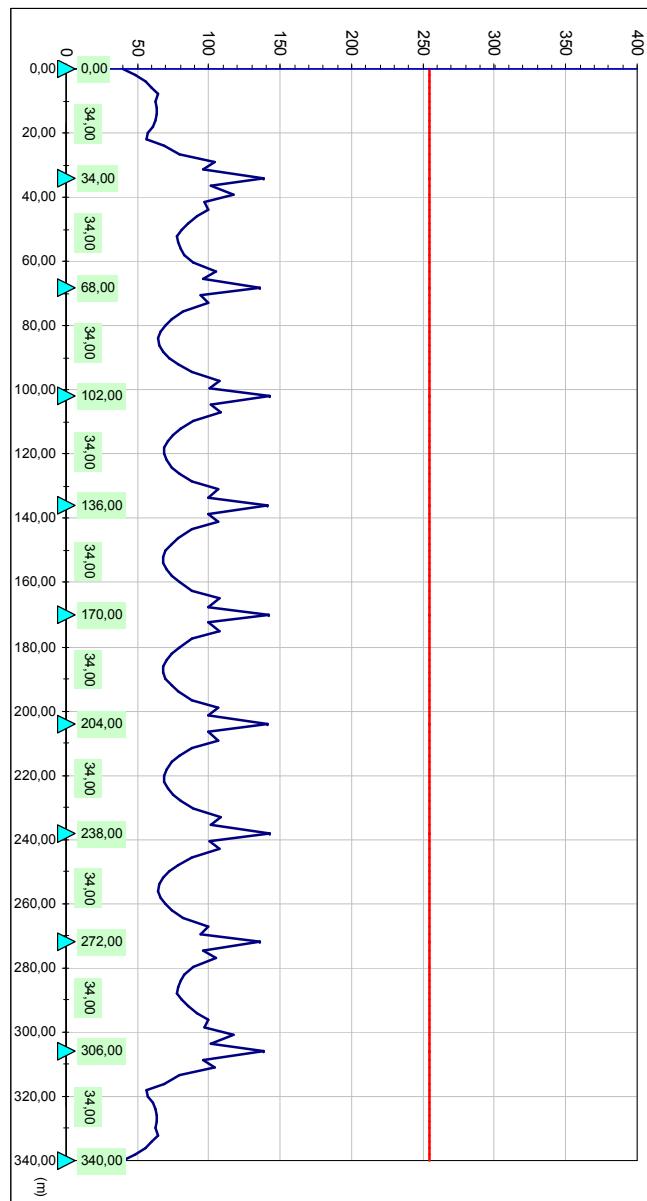
$\sigma_{id}, f_{sd}$

FIBRA D



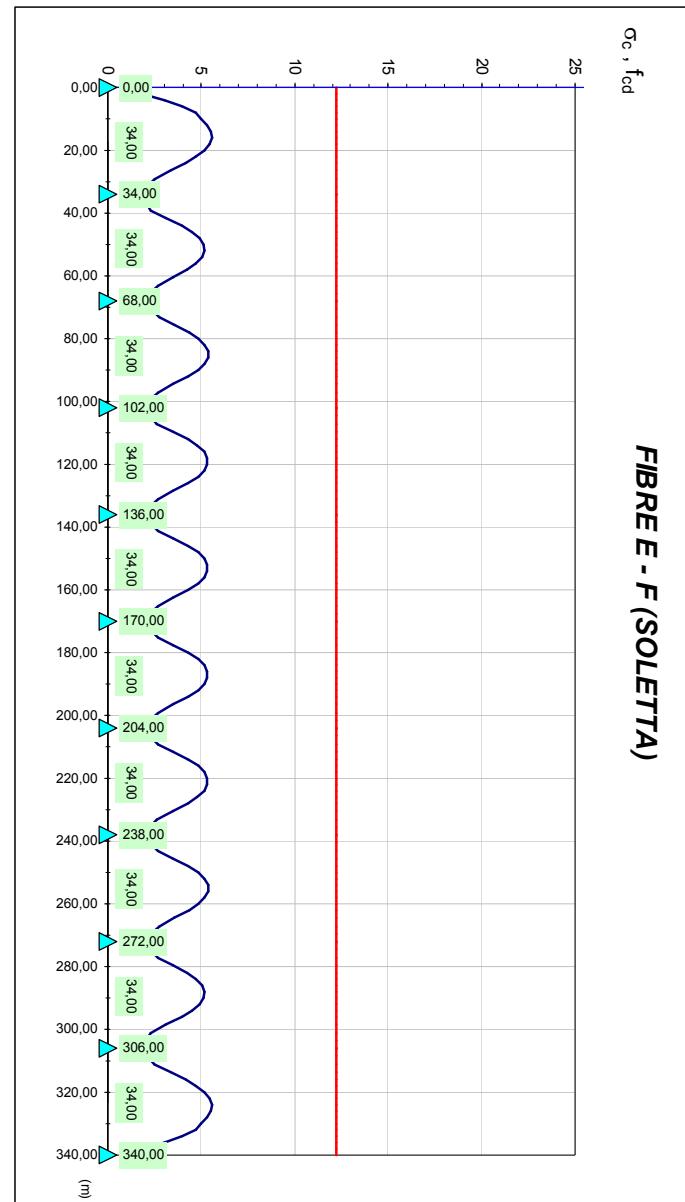
$\sigma_a, f_{ad}$

ARMATURA LENTA



$\sigma_c, f_{cd}$

### FIBRE E - F (SOLETTA)



## 4.2 Verifica di stabilità dei pannelli d'anima delle travi principali

Nelle pagine successive si riportano il dettaglio della verifica del pannello maggiormente sollecitato e la verifica sintetica di tutti i pannelli individuati.

Caratteristiche del pannello			
Pannello	N_pan	<b>19</b>	
Ascissa inizio	Inizio	102,00	m
Ascissa fine	Fine	107,67	m
Lunghezza del pannello	a	567,0	cm
Campata	n°	4	

Sollecitazioni di verifica			
Combinazione	n°	1	
Condizione carichi mobili		M min	
Forza assiale	N	-3190	kN
Momento flettente	M	-12031	kNm
Taglio	V	2355	kN
Tensione punto C (bordo superiore)	σC	164,2	N/mm <sup>2</sup>
Tensione punto B (bordo inferiore)	σB	-183,2	N/mm <sup>2</sup>
Tensione tangenziale	τ	53,7	N/mm <sup>2</sup>

Verifica di stabilità			
Tensione di compressione massima (σ1)	σ1	-183,2	N/mm <sup>2</sup>
Tensione all'altro estremo (σ2)	ψ.σ1	164,2	N/mm <sup>2</sup>
Tensione tangenziale	τ	53,7	N/mm <sup>2</sup>
Tensione dovuta ad N	σN =	-9,5	N/mm <sup>2</sup>
Tensione dovuta ad M	σM =	-173,7	N/mm <sup>2</sup>
Coefficiente ψ (ψ= σ2/σ1)	ψ	-0,90	
Coefficiente α (α= a/b_ani)	α	3,72	
Modulo elastico dell'acciaio	E_acciaio	206000	N/mm <sup>2</sup>
Tensione di snervamento (fsy)	fsy	355	N/mm <sup>2</sup>
Resistenza di calcolo fsd (fsd = fsy/γm)	fsd	355	N/mm <sup>2</sup>
Coefficiente di imbozzamento	Kσ =	26,82	
Coefficiente di imbozzamento	Kτ =	5,67	
Coefficiente correttivo di kσ e kτ		1,26	
Tensione di riferimento	σcr,0 =	66,7	N/mm <sup>2</sup>
	σcr =	-1789,7	N/mm <sup>2</sup>
	τcr =	378,5	N/mm <sup>2</sup>
Tensione critica ideale	σcr,id =	351,7	N/mm <sup>2</sup>
Tensione ideale	σid =	205,4	N/mm <sup>2</sup>
Coefficiente per metodo di verifica	v =	<b>1,5</b>	
	β =	1,00	
<b>VERIFICA</b>	(σcr,id / σid) ≥ β x v	<b>SODDISFATTA</b>	
	σcr,id / σid =	1,712	> 1,50

Tabella 4.1 – Verifica dettagliata del pannello n°19

Pann.	Camp.	Ascissa	Sez.	Ascissa	Sez.	Lungh.	Ala superiore	Ala inferiore	Anima	Tipo	s,cr,id	coeff.	Cond.	Pos.	Sollecitazioni						
															s, id	limite	Comb.	car.	sez.	N	M
															b x v		mob.	ver.	[kN]	[kNm]	[kN]
1	1	0,00	1	5,67	4	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	eff.	2,339	1,500	2	V min	SX	1183	925	2362
2	1	5,67	4	11,34	8	5,67	80,0	3,000	110,0	3,589	153,4	2,000	med.	2,590	1,500	1	V min	SX	2926	6482	1415
3	1	11,34	8	17,01	12	5,67	80,0	3,000	110,0	4,000	153,0	2,000	eff.	2,586	1,500	1	V max	DX	2103	6840	-1040
4	1	17,01	12	22,68	16	5,67	80,0	3,000	110,0	4,000	153,0	2,000	eff.	2,573	1,500	1	V max	DX	661	4103	-1766
5	1	22,68	16	28,35	19	5,67	80,0	3,326	110,0	4,000	152,7	2,000	med.	2,057	1,500	1	V max	DX	-995	-2447	-2523
6	1	28,35	19	34,00	22	5,65	80,0	5,770	110,0	5,770	148,5	2,885	med.	1,752	1,500	1	V max	DX	-2730	-14358	-3306
7	2	34,00	23	39,67	26	5,67	80,0	5,764	110,0	5,764	148,5	2,882	med.	1,811	1,500	1	V min	SX	-2768	-14547	3002
8	2	39,67	26	45,34	29	5,67	80,0	3,764	110,0	3,764	152,5	2,000	med.	2,202	1,500	1	V min	SX	-1378	-3959	2206
9	2	45,34	29	51,01	33	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	eff.	3,502	1,500	1	V min	SX	-233	1745	1445
10	2	51,01	33	56,68	37	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	eff.	3,846	1,500	1	V max	DX	168	2751	-1145
11	2	56,68	37	62,35	40	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	med.	2,704	1,500	1	V max	DX	-861	-1308	-1906
12	2	62,35	40	68,00	43	5,65	80,0	3,885	110,0	3,885	152,2	2,885	med.	1,877	1,500	1	M min	DX	-3030	-11053	-2057
13	3	68,00	44	73,67	47	5,67	80,0	3,882	110,0	3,882	152,2	2,882	med.	1,846	1,500	1	M min	SX	-3018	-10915	2305
14	3	73,67	47	79,34	50	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	med.	2,596	1,500	1	V min	SX	-708	-714	2016
15	3	79,34	50	85,01	54	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	eff.	3,319	1,500	1	V min	SX	568	3679	1255
16	3	85,01	54	90,68	58	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	eff.	3,290	1,500	1	V max	DX	451	3385	-1336
17	3	90,68	58	96,35	61	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	med.	2,468	1,500	1	V max	DX	-845	-1437	-2096
18	3	96,35	61	102,00	64	5,65	80,0	3,885	110,0	3,885	152,2	2,885	med.	1,727	1,500	1	M min	DX	-3187	-12072	-2246
19	4	102,00	65	107,67	68	5,67	80,0	3,882	110,0	3,882	152,2	2,882	med.	1,712	1,500	1	M min	SX	-3190	-12031	2355
20	4	107,67	68	113,34	71	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	med.	2,493	1,500	1	V min	SX	-880	-1548	2066
21	4	113,34	71	119,01	75	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	eff.	3,412	1,500	1	V min	SX	377	3156	1306
22	4	119,01	75	124,68	79	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	eff.	3,419	1,500	1	V max	DX	391	3224	-1287
23	4	124,68	79	130,35	82	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	med.	2,525	1,500	1	V max	DX	-847	-1392	-2048
24	4	130,35	82	136,00	85	5,65	80,0	3,885	110,0	3,885	152,2	2,885	med.	1,765	1,500	1	M min	DX	-3151	-11792	-2197
25	5	136,00	86	141,67	89	5,67	80,0	3,882	110,0	3,882	152,2	2,882	med.	1,746	1,500	1	M min	SX	-3151	-11727	2341
26	5	141,67	89	147,34	92	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	med.	2,523	1,500	1	V min	SX	-841	-1322	2052
27	5	147,34	92	153,01	96	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	eff.	3,388	1,500	1	V min	SX	420	3297	1292
28	5	153,01	96	158,68	100	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	eff.	3,383	1,500	1	V max	DX	405	3259	-1302
29	5	158,68	100	164,35	103	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	med.	2,507	1,500	1	V max	DX	-849	-1422	-2062
30	5	164,35	103	170,00	106	5,65	80,0	3,885	110,0	3,885	152,2	2,885	med.	1,751	1,500	1	M min	DX	-3163	-11893	-2212
31	6	170,00	107	175,67	110	5,67	80,0	3,882	110,0	3,882	152,2	2,882	med.	1,734	1,500	1	M min	SX	-3164	-11834	2348
32	6	175,67	110	181,34	113	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	med.	2,511	1,500	1	V min	SX	-852	-1390	2060
33	6	181,34	113	187,01	117	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	eff.	3,385	1,500	1	V min	SX	411	3268	1299
34	6	187,01	117	192,68	121	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000	154,0	2,000	eff.	3,386	1,500	1	V max	DX	414	3288	-1294
35	6	192,68	121	198,35	124	5,67	80,0	3,000	110,0	3,000</td											

## PARTE II: APPOGGI, GIUNTI E DISPOSITIVI ANTISISMICI

### 1 Dimensionamento degli appoggi

Nella determinazione delle reazioni verticali degli appoggi verranno considerate due condizioni di carico:

- 1) P.p. acciaio + p.p. soletta + permanenti + ritiro + vento +  $\Delta T_{\text{neg}}$  + carichi mobili;
- 2) P.p. acciaio + p.p. soletta + permanenti + vento +  $\Delta T_{\text{pos}}$  + carichi mobili.

Nelle tabelle seguenti è riportato il dettaglio delle reazioni verticali per ogni singolo appoggio ed il calcolo dell'azione sismica in direzione trasversale; con queste azioni è stata dimensionata la capacità orizzontale e verticale di ogni appoggio in PTFE, come riportato nelle tavole progettuali.

In una tabella riassuntiva sono indicati gli scorrimenti di progetto degli appoggi.

Le modalità di valutazione degli scorrimenti di progetto degli appoggi sulla pila 7 sono riportate al paragrafo 3, unitamente al calcolo dei giunti.

#### *TRONCO 1 CARREGGIATA DESTRA*

Tipo Struttura	N°	Peso Proprio Carp.	Soletta	Carichi Permanent i	Ritiro	Vento	$\Delta t$ Negativa	$\Delta t$ Positiva	Cedimenti	Carichi Mobili (q1+q2)	Comb. 1	Comb. 2	<b>V (kN)</b>
Spalla FISSA	<b>A</b>	69	304	122	-137	52	-82	164	0	1316	1642	2025	3000
Pila	<b>1</b>	457	1473	532	167	217	100	-200	0	2414	5360	4893	6000
Pila	<b>2</b>	482	1590	593	-57	245	-29	59	0	2717	5541	5686	6000
Pila	<b>3</b>	785	2442	901	23	371	10	-20	0	3467	7999	7947	9500
Pila	<b>4</b>	918	2928	1078	12	443	4	-8	0	3476	8859	8836	9500
Pila	<b>5</b>	773	2385	886	-7	366	-5	11	0	3460	7857	7880	9500
Pila	<b>6</b>	530	1815	660	88	270	53	-106	0	2806	6223	5976	9500
Pila	<b>7</b>	132	588	226	-89	94	-50	101	0	1497	2398	2638	3000

Tabella 1.1 - Reazioni (Rv) e capacità verticale (V) appoggi

Tipo Struttura	N°	Peso Impalcato (kN)	Coeff. Sismico	Azione orizz. (kN)	<b>HT (kN)</b>	<b>COEFFICIENTI SISMICI</b>	
Spalla FISSA	<b>A</b>	988	0,25	249	500		
Pila	<b>1</b>	4924	0,25	1241	1500		
Pila	<b>2</b>	5332	0,25	1344	1500		
Pila	<b>3</b>	8255	0,25	2080	2800		
Pila	<b>4</b>	9848	0,25	2482	2800		
Pila	<b>5</b>	8088	0,25	2038	2800		
Pila	<b>6</b>	6011	0,25	1515	2800		
Pila	<b>7</b>	1892	0,25	477	500		

Tabella 1.2 - Calcolo della capacità trasversale degli appoggi

TRAVE SINISTRA					TRAVE DESTRA								
V (kN)	HL (kN)	HT (kN)	SL (mm)	ST (mm)	Tipo Struttura	N°	Progressiva Asse appoggi	Luce Campata	V (kN)	HL (kN)	HT (kN)	SL (mm)	ST (mm)
3000	-	500	± 100	-	<b>Spalla FISSA</b>	<b>A</b>	0,00	22,00	3000	-	-	± 100	± 15
6000	-	1500	± 100	-		<b>Pila</b>	<b>1</b>		6000	-	-	± 100	± 15
6000	-	1500	± 100	-	Pila	<b>2</b>	55,96	33,96	6000	-	-	± 100	± 15
9500	-	2800	± 150	-	Pila	<b>3</b>	97,94	41,98	9500	-	-	± 150	± 15
9500	-	2800	± 150	-	Pila	<b>4</b>	157,94	60,00	9500	-	-	± 150	± 15
9500	-	2800	± 220	-	Pila	<b>5</b>	217,94	60,00	9500	-	-	± 220	± 15
9500	-	2800	± 220	-	Pila	<b>6</b>	259,92	41,98	9500	-	-	± 220	± 15

Tabella 1.3 - Tabella riassuntiva dei carichi e degli scorimenti di progetto degli appoggi

## TRONCHI 2, 3, 4 – CARREGGIATA DX

Le modalità di valutazione degli scorrimenti di progetto degli appoggi sulla prima e l'ultima pila di ogni tratto sono riportate al paragrafo 3, unitamente al calcolo dei giunti.

Le modalità di valutazione degli scorrimenti di progetto degli appoggi sulla prima e l'ultima pila di ogni tronco sono riportate al paragrafo 3, unitamente al calcolo dell'escursione dei giunti.

Nella Tabella 1.4 sono riportati i valori delle reazioni verticali e delle capacità verticali degli appoggi relativi al 3° tronco del viadotto.

Tipo Struttura	N°	Peso Proprio Carp.	Soletta	Carichi Permanent i	Ritiro	Vento	$\Delta t$ Negativa	$\Delta t$ Positiva	Carichi Mobili (q1+q2)	Comb. 1	Comb. 2	<b>V (kN)</b>
Pila	<b>16</b>	108	594	227	-65	76	-23	46	1453	2370	2503	3000
Pila	<b>17</b>	378	1811	658	82	215	28	-57	2521	5694	5527	6000
Pila	<b>18</b>	286	1478	555	-21	184	-7	14	2395	4869	4911	6000
Pila	<b>19</b>	306	1584	584	5	192	2	-3	2439	5112	5102	6000
Pila	<b>20</b>	300	1553	576	-1	190	0	1	2431	5048	5051	6000
Pila FISSA	<b>21</b>	303	1564	579	1	191	0	0	2434	5071	5069	6000
Pila	<b>22</b>	300	1553	576	-1	190	0	1	2431	5049	5051	6000
Pila	<b>23</b>	306	1584	584	5	192	2	-3	2439	5112	5102	6000
Pila	<b>24</b>	286	1478	555	-21	184	-7	14	2395	4869	4911	6000
Pila	<b>25</b>	378	1811	658	82	215	28	-57	2521	5694	5527	6000
Pila	<b>26</b>	108	594	227	-65	76	-23	46	1453	2370	2503	3000

Tabella 1.4- Reazioni (Rv) e capacità verticale (V) appoggi

Le azioni orizzontali trasversali e longitudinali agenti sugli appoggi per effetto del sisma sono state calcolate mediante analisi dinamica eseguita su 3 diversi modelli agli elementi finiti, uno per ognuno dei tronchi n° 2,3,4, essendo l' altezza delle pile variabile da tronco a tronco e nell' ambito dello stesso tronco.

Nella figura seguente è rappresentato a titolo di esempio il modello relativo al Tronco n° 2.

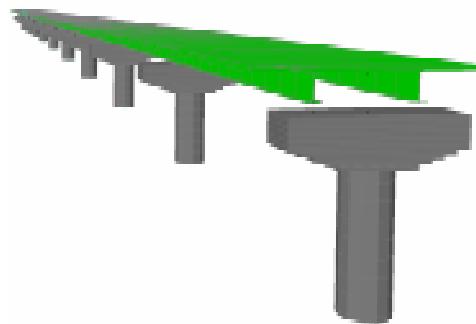


Figura 1.1 – Modello agli elementi finiti per il calcolo delle azioni orizzontali sugli appoggi

Lo spettro di progetto in accelerazione è dato dalla seguente funzione:

$$S_a(T) = C \cdot R \cdot \varepsilon \cdot \beta \cdot I \cdot g$$

dove:

- $T$  è il periodo di vibrazione della struttura;
- $C = (S-2)/100 = 0,07$  è il coefficiente di intensità sismica (zona di 2° cat.);
- $R = 1,0$  per  $T \leq 0,8$  s –  $R = 0,862 / T^{2/3}$  per  $T > 0,80$  s  
è il coefficiente di risposta;
- $I = 1,2$  è il coefficiente di protezione sismica;
- $\varepsilon = 1,2$  è il coefficiente di fondazione;
- $\beta = 2,5$  è il coefficiente di struttura  
(per il progetto degli apparecchi d'appoggio);
- $g = 9,81 \text{ ms}^{-2}$  è l'accelerazione di gravità.

I valori delle capacità orizzontali trasversali e longitudinali, valutate sulla base dei risultati ottenuti dall'analisi dinamica, sono riportati nelle tavole di progetto.

## 2 Ritegni sismici

Le azioni sismiche longitudinali del Tronco n° 1 del viadotto sono riportate alla spalla SA mediante dispositivi di ritegno elastico. La forza sul ritegno è stata calcolata utilizzando il modello di oscillatore semplice in cui la massa è rappresentata dall' impalcato e la molla dai ritegni elastici.

Per determinare la forza sismica longitudinale da affidare ai ritegni è stato calcolato il periodo

$$\text{proprio di oscillazione mediante la formula } t = 2\pi \cdot \sqrt{\frac{m}{k}} .$$

Nelle tabelle seguenti viene riportato il calcolo della forza sismica longitudinale da affidare ad ogni ritegno e il relativo spostamento:

### *TRONCO 1 CARREGGIATA DESTRA*

CALCOLO RITEGNI SISMICI VIADOTTO: VIADOTTO SALSO		
Peso Viadotto	46300	(kN)
Massa	4720	
N° Ritegni	4	
Periodo	1,079	sec
COEFFICIENTI SISMICI		
Categoria zona sismica	2°	
Grado di sismicità S =	9	
Coeffciente di intensità C =	0,07	
Coeffciente di fondazione ε =	1,2	
Coeffciente di protezione I =	1,2	
Coeffciente di struttura β =	2,5	
Coeffciente di risposta R =	0,819	
Coeff. Sismico totale C • ε • I • β • R =	0,206	
Azione su un ritegno	2390	(kN)
Spostamento	± 60	(mm)

Tabella 2.1 – Calcolo dell'azione agente su un ritegno sismico

### **3 Giunti e scorrimenti degli appoggi di estremità**

I giunti longitudinali fra gli impalcati e gli scorrimenti degli appoggi di estremità di ogni tronco del viadotto sono dimensionati considerando l’azione sismica e, a favore di sicurezza, una variazione termica di  $\pm 40$  °C sull’intero impalcato intendendo così inglobati anche gli effetti del ritiro della soletta in calcestruzzo.

L’escursione dei giunti sulla spalla SA è stata dimensionata in modo tale da consentire lo spostamento elastico del 1° Tronco sotto l’effetto del sisma.

L’entità dell’escursione totale dei giunti e degli apparecchi d’appoggio è stata valutata nello spirito della seguente formulazione contenuta nell’ “Istruzione 44 b” relativa ai ponti ferroviari, che fa riferimento ad una trave continua con appoggio fisso iniziale:

$$E_L = K_1 \cdot (2 \cdot K_2 \cdot D_t + 4 \cdot K_2 \cdot D_e + 2 \cdot K_2 \cdot D_{RL})$$

dove:

- $K_1 = 0.7$  , coefficiente che tiene conto della non contemporaneità dei valori massimi corrispondenti a ciascun evento sismico;
- $K_2 = 0.65$  , coefficiente che tiene conto della effettiva probabilità che si verifichi il moto in opposizione di fase dei due elementi indipendenti;
- $D_t$  = dilatazione termica in direzione longitudinale associata alla variazione termica uniforme;
- $D_e = \eta \cdot \phi$  = spostamento longitudinale associato all’azione sismica, con  $\phi=9$ ;
- $D_{RL}$  = spostamento orizzontale (longitudinale) relativo fra strutture di fondazione contigue distanti L, definito come  $1,5 \cdot (L/1000)$  per zona sismica di 2<sup>a</sup> categoria;

Nel caso in esame, poiché lo schema statico dei tronchi 2, 3, e 4 di viadotto è quello di trave continua con appoggio fisso centrale, la formula indicata nelle “Istruzioni 44 b” viene applicata nella seguente maniera:

$$E_L = K_1 \cdot [2 \cdot K_2 \cdot (D_{t,s} + D_{t,d}) + 2 \cdot K_2 \cdot (D_{e,s} + D_{e,d}) + 2 \cdot K_2 \cdot D_{RL}]$$

dove:

- i pedici “*s*” e “*d*” si riferiscono al generico tronco posizionato alla “*destra*” o “*sinistra*” del giunto considerato.

Il giunto fra le testate di due travi adiacenti deve consentire un’escursione totale pari a  $\pm E_L/2$ .

La corsa degli apparecchi di appoggio mobili deve essere non inferiore a  $\pm E_L/2$ . Inoltre al fine di scongiurare la caduta dell’impalcato deve essere garantito un ulteriore franco, di corsa pari a  $E_L/8$  nella sola direzione d’allontanamento dell’impalcato dalla pila.

I valori delle escursioni dei giunti fra gli impalcati e degli scorimenti di progetto degli appoggi di estremità di ogni tronco, calcolati secondo le precedenti indicazioni, sono riportati nelle tavole di progetto.

## **APPENDICE 1: Sollecitazioni di Calcolo degli Impalcati**

## **TRONCO 1 CARREGGIATA DESTRA**



## **TRONCHI 2-3-4 CARREGGIATA DESTRA**

Carichi mobili + Effetto dinamico												Ritiro:effetti isostatici   Ritiro: eff.iper   Var.Term.Pos.:eff.iso   V.T.+ : eff.iper   Var.Term.Neg.:eff.iso   V.T.- : eff.iper																			
Sez.	Ascissa	Sez.	Acc. + Soletta	Car. Permanent	Tmin	Tmax	Mmin	Mmax	Azione del Vento	Soletta	Strutt. Composta	Strutt. Composta	Soletta	Strutt. Composta	Strutt. Composta	Soletta	Strutt. Composta	Strutt. Composta	Soletta	Strutt. Composta	Strutt. Composta										
N°	[m]	Tipol	T [kN]	M [kNm]	T [kN]	M [kNm]	T [kN]	M [kNm]	T [kN]	M [kNm]	N [kN]	M [kNm]	N [kN]	M [kNm]	N [kN]	M [kNm]	N [kN]	M [kNm]	N [kN]	M [kNm]	N [kN]	M [kNm]									
103	216,00	1	264	1666	84	642	932	4316	-458	4860	31	-2930	138	7056	28	233	4125	-4125	1741	-1	-1746	-6307	6307	-1249	1	1252	3153	-3153	624	0	-626
104	218,00	1	156	2086	50	776	823	4923	-539	5180	31	-2869	10	7607	16	278	4125	-4125	1741	-1	-1748	-6307	6307	-1249	1	1253	3153	-3153	624	0	-627
105	220,00	1	48	2289	16	841	720	5245	-627	5324	31	-2807	119	7882	5	299	4125	-4125	1741	-1	-1750	-6307	6307	-1249	1	1255	3153	-3153	624	0	-627
106	222,00	1	-61	2276	-18	839	624	5313	-723	5250	-33	-2809	-247	7878	-6	299	4125	-4125	1741	-1	-1753	-6307	6307	-1249	1	1256	3153	-3153	624	0	-628
107	224,00	1	-169	2047	-52	768	536	5164	-826	4922	-33	-2875	-375	7596	-17	276	4125	-4125	1741	-1	-1755	-6307	6307	-1249	1	1257	3153	-3153	624	0	-629
108	226,00	1	-277	1601	-86	630	455	4837	-935	4308	-33	-2941	-503	7037	-28	230	4125	-4125	1741	-1	-1757	-6307	6307	-1249	1	1258	3153	-3153	624	0	-629
109	228,00	1	-385	940	-120	424	382	4369	-1051	3382	-33	-3007	-269	6205	-40	162	4125	-4125	1741	-1	-1759	-6307	6307	-1249	1	1260	3153	-3153	624	0	-630
110	230,50	2	-521	-193	-163	70	301	3620	-1202	1753	-33	-3089	-790	4778	-54	46	4125	-4125	1741	-1	-1762	-6307	6307	-1249	1	1261	3153	-3153	624	0	-631
111	233,00	2	-657	-1664	-205	-390	228	2695	-1359	-422	-367	-3522	3213	-68	-105	4125	-4125	1741	-1	-1765	-6307	6307	-1249	1	1263	3153	-3153	624	0	-631	
112	235,50	3	-797	-3481	-248	-956	178	1341	-1517	-3035	-767	-4943	-522	2064	-82	-291	4125	-4125	1741	-1	-1768	-6307	6307	-1249	1	1264	3153	-3153	624	0	-632
113	238,00	3	-938	-5649	-290	-1629	174	1689	-1671	-5998	-1258	-7301	-174	1689	-96	-513	4125	-4125	1741	-1	-1771	-6307	6307	-1249	1	1266	3153	-3153	624	0	-633
114	238,00	3	953	-5649	294	-1629	1674	-5998	-168	1685	1104	-7301	-144	1689	96	-513	4125	-4125	1741	4	-1771	-6307	6307	-1249	-3	1266	3153	-3153	624	1	-633
115	240,50	3	812	-3443	251	-948	1520	-3026	-172	1353	770	-4934	166	2079	82	-289	4125	-4125	1741	4	-1780	-6307	6307	-1249	-3	1259	3153	-3153	624	1	-630
116	243,00	2	672	-1587	209	-373	1363	-404	-222	2723	371	-3505	260	3243	68	-100	4125	-4125	1741	4	-1749	-6307	6307	-1249	-3	1253	3153	-3153	624	1	-626
117	245,50	2	536	-78	166	96	1205	1780	-295	3662	40	-3061	431	4819	54	53	4125	-4125	1741	4	-1738	-6307	6307	-1249	-3	1246	3153	-3153	624	1	-623
118	248,00	1	400	1093	124	458	3418	-376	4425	40	-2961	272	6253	40	172	4125	-4125	1741	4	-1727	-6307	6307	-1249	-3	1240	3153	-3153	624	1	-620	
119	250,00	1	292	1785	90	671	939	4351	-449	4906	40	-2882	506	7090	29	242	4125	-4125	1741	4	-1719	-6307	6307	-1249	-3	1234	3153	-3153	624	1	-617
120	252,00	1	184	2261	56	816	4971	-530	5244	40	-2803	16	7654	18	289	4125	-4125	1741	4	-1710	-6307	6307	-1249	-3	1229	3153	-3153	624	1	-615	
121	254,00	1	76	2521	22	894	726	5305	-619	5404	40	-2723	-112	7941	7	314	4125	-4125	1741	4	-1701	-6307	6307	-1249	-3	1224	3153	-3153	624	1	-612
122	256,00	1	-32	2565	-12	903	631	5386	-715	5346	-24	-2705	-241	7950	-4	317	4125	-4125	1741	4	-1693	-6307	6307	-1249	-3	1219	3153	-3153	624	1	-609
123	258,00	1	-140	2392	-46	844	542	5250	-817	5035	-24	-2753	-7	7680	-16	297	4125	-4125	1741	4	-1684	-6307	6307	-1249	-3	1213	3153	-3153	624	1	-607
124	260,00	1	-249	2003	-80	717	461	4937	-927	4438	-24	-2801	-135	7133	-27	255	4125	-4125	1741	4	-1675	-6307	6307	-1249	-3	1208	3153	-3153	624	1	-604
125	262,00	1	-357	1398	-114	523	388	4482	-1042	3529	-24	-2848	-625	6314	-38	190	4125	-4125	1741	4	-1667	-6307	6307	-1249	-3	1203	3153	-3153	624	1	-601
126	264,50	2	-492	337	-157	183	307	3751	-1193	1920	-24	-2908	-784	4903	-52	78	4125	-4125	1741	4	-1656	-6307	6307	-1249	-3	1196	3153	-3153	624	1	-598
127	267,00	2	-628	-1064	-199	-262	234	2843	-1351	-234	-360	-3322	3359	-66	-70	4125	-4125	1741	4	-1645	-6307	6307	-1249	-3	1190	3153	-3153	624	1	-595</	

## **APPENDICE 2: Modelli di Calcolo degli Impalcati**

## Generalità

Nella presente appendice si riportano per esteso i listati di input, in formato SAP 2000, per i modelli di calcolo utilizzati:

- *Modello 1*: ottenuto considerando le proprietà inerziali delle sole travi metalliche ed utilizzato per la valutazione degli effetti indotti dal peso proprio della carpenteria metallica e della soletta;
- *Modello 2*: ottenuto considerando le proprietà inerziali ideali della sezione composta con soletta collaborante omogeneizzata all'acciaio mediante coefficiente 6. Il modello è utilizzato per la valutazione degli effetti indotti dalle azioni di breve durata (azione del vento, carichi mobili, variazioni termiche);
- *Modello 3*: ottenuto considerando le proprietà inerziali ideali della sezione mista con soletta collaborante omogeneizzata all'acciaio mediante coefficiente 20. Il modello è utilizzato per la valutazione degli effetti indotti dalle azioni di lunga durata (carichi permanenti, ritiro).

Nei modelli 2 e 3 si tiene conto della riduzione di rigidezza della sezione composta in prossimità degli appoggi interni per la fessurazione della soletta, trascurando il contributo inerziale del calcestruzzo su un tratto di lunghezza pari al 15 % delle luci delle due campate adiacenti e mettendo comunque in conto il contributo inerziale delle armature presenti entro la larghezza collaborante.

Nelle tabelle delle pagine successive tali modelli sono espressi con le seguenti sigle:

- ACC+CLS BT = sezione mista acciaio-calcestruzzo per azioni di breve termine;
- ACC+CLS LT = sezione mista acciaio-calcestruzzo per azioni di lungo termine;
- SOLO ACC = sezione con solo acciaio;
- ACC+ARM = sezione con acciaio ed armature metalliche (per le sezioni d'appoggio).

**DESCRIZIONE DEL MODELLO: Viadotto Salso Tronco 1 Carreggiata DX**  
**modello con le proprietà geometriche della sola sezione in acciaio**

```

SYSTEM
DOF=UX,UY,UZ,RX,RY,RZ LENGTH=m FORCE=KN LINES=59

JOINT
1 X=0.00 Y=0.00 Z=0.00
2 X=0.00 Y=12.00 Z=0.00
3 X=0.00 Y=17.00 Z=0.00
4 X=0.00 Y=22.00 Z=0.00
5 X=0.00 Y=27.00 Z=0.00
6 X=0.00 Y=32.00 Z=0.00
7 X=0.00 Y=46.00 Z=0.00
8 X=0.00 Y=51.00 Z=0.00
9 X=0.00 Y=56.00 Z=0.00
10 X=0.00 Y=57.00 Z=0.00
11 X=0.00 Y=58.00 Z=0.00
12 X=0.00 Y=59.00 Z=0.00
13 X=0.00 Y=60.00 Z=0.00
14 X=0.00 Y=61.00 Z=0.00
15 X=0.00 Y=62.00 Z=0.00
16 X=0.00 Y=63.00 Z=0.00
17 X=0.00 Y=64.00 Z=0.00
18 X=0.00 Y=65.00 Z=0.00
19 X=0.00 Y=66.00 Z=0.00
20 X=0.00 Y=67.00 Z=0.00
21 X=0.00 Y=68.00 Z=0.00
22 X=0.00 Y=69.00 Z=0.00
23 X=0.00 Y=70.00 Z=0.00
24 X=0.00 Y=71.00 Z=0.00
25 X=0.00 Y=72.00 Z=0.00
26 X=0.00 Y=73.00 Z=0.00
27 X=0.00 Y=74.00 Z=0.00
28 X=0.00 Y=75.00 Z=0.00
29 X=0.00 Y=76.00 Z=0.00
30 X=0.00 Y=77.00 Z=0.00
31 X=0.00 Y=78.00 Z=0.00
32 X=0.00 Y=79.00 Z=0.00
33 X=0.00 Y=80.00 Z=0.00
34 X=0.00 Y=81.00 Z=0.00
35 X=0.00 Y=82.00 Z=0.00
36 X=0.00 Y=83.00 Z=0.00
37 X=0.00 Y=84.00 Z=0.00
38 X=0.00 Y=85.00 Z=0.00
39 X=0.00 Y=86.00 Z=0.00
40 X=0.00 Y=87.00 Z=0.00
41 X=0.00 Y=88.00 Z=0.00
42 X=0.00 Y=89.00 Z=0.00
43 X=0.00 Y=90.00 Z=0.00
44 X=0.00 Y=91.00 Z=0.00
45 X=0.00 Y=92.00 Z=0.00
46 X=0.00 Y=93.00 Z=0.00
47 X=0.00 Y=94.00 Z=0.00
48 X=0.00 Y=95.00 Z=0.00
49 X=0.00 Y=96.00 Z=0.00
50 X=0.00 Y=97.00 Z=0.00
51 X=0.00 Y=98.00 Z=0.00
52 X=0.00 Y=103.00 Z=0.00
53 X=0.00 Y=108.00 Z=0.00
54 X=0.00 Y=148.00 Z=0.00
55 X=0.00 Y=153.00 Z=0.00
56 X=0.00 Y=158.00 Z=0.00
57 X=0.00 Y=163.00 Z=0.00
58 X=0.00 Y=168.00 Z=0.00
59 X=0.00 Y=208.00 Z=0.00
60 X=0.00 Y=213.00 Z=0.00
61 X=0.00 Y=218.00 Z=0.00
62 X=0.00 Y=219.00 Z=0.00
63 X=0.00 Y=220.00 Z=0.00
64 X=0.00 Y=221.00 Z=0.00
65 X=0.00 Y=222.00 Z=0.00
66 X=0.00 Y=223.00 Z=0.00
67 X=0.00 Y=224.00 Z=0.00
68 X=0.00 Y=225.00 Z=0.00
69 X=0.00 Y=226.00 Z=0.00
70 X=0.00 Y=227.00 Z=0.00
71 X=0.00 Y=228.00 Z=0.00
72 X=0.00 Y=229.00 Z=0.00

```

73	X=0.00	Y=230.00	Z=0.00
74	X=0.00	Y=231.00	Z=0.00
75	X=0.00	Y=232.00	Z=0.00
76	X=0.00	Y=233.00	Z=0.00
77	X=0.00	Y=234.00	Z=0.00
78	X=0.00	Y=235.00	Z=0.00
79	X=0.00	Y=236.00	Z=0.00
80	X=0.00	Y=237.00	Z=0.00
81	X=0.00	Y=238.00	Z=0.00
82	X=0.00	Y=239.00	Z=0.00
83	X=0.00	Y=240.00	Z=0.00
84	X=0.00	Y=241.00	Z=0.00
85	X=0.00	Y=242.00	Z=0.00
86	X=0.00	Y=243.00	Z=0.00
87	X=0.00	Y=244.00	Z=0.00
88	X=0.00	Y=245.00	Z=0.00
89	X=0.00	Y=246.00	Z=0.00
90	X=0.00	Y=247.00	Z=0.00
91	X=0.00	Y=248.00	Z=0.00
92	X=0.00	Y=249.00	Z=0.00
93	X=0.00	Y=250.00	Z=0.00
94	X=0.00	Y=251.00	Z=0.00
95	X=0.00	Y=252.00	Z=0.00
96	X=0.00	Y=253.00	Z=0.00
97	X=0.00	Y=254.00	Z=0.00
98	X=0.00	Y=255.00	Z=0.00
99	X=0.00	Y=256.00	Z=0.00
100	X=0.00	Y=257.00	Z=0.00
101	X=0.00	Y=258.00	Z=0.00
102	X=0.00	Y=259.00	Z=0.00
103	X=0.00	Y=260.00	Z=0.00
104	X=0.00	Y=265.00	Z=0.00
105	X=0.00	Y=270.00	Z=0.00
106	X=0.00	Y=294.00	Z=0.00

RESTRAINT

ADD=1	DOF=U1,U2,U3,R2,R3
ADD=2	DOF=U1,R2,R3
ADD=3	DOF=U1,R2,R3
ADD=4	DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=5	DOF=U1,R2,R3
ADD=6	DOF=U1,R2,R3
ADD=7	DOF=U1,R2,R3
ADD=8	DOF=U1,R2,R3
ADD=9	DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=10	DOF=U1,R2,R3
ADD=11	DOF=U1,R2,R3
ADD=12	DOF=U1,R2,R3
ADD=13	DOF=U1,R2,R3
ADD=14	DOF=U1,R2,R3
ADD=15	DOF=U1,R2,R3
ADD=16	DOF=U1,R2,R3
ADD=17	DOF=U1,R2,R3
ADD=18	DOF=U1,R2,R3
ADD=19	DOF=U1,R2,R3
ADD=20	DOF=U1,R2,R3
ADD=21	DOF=U1,R2,R3
ADD=22	DOF=U1,R2,R3
ADD=23	DOF=U1,R2,R3
ADD=24	DOF=U1,R2,R3
ADD=25	DOF=U1,R2,R3
ADD=26	DOF=U1,R2,R3
ADD=27	DOF=U1,R2,R3
ADD=28	DOF=U1,R2,R3
ADD=29	DOF=U1,R2,R3
ADD=30	DOF=U1,R2,R3
ADD=31	DOF=U1,R2,R3
ADD=32	DOF=U1,R2,R3
ADD=33	DOF=U1,R2,R3
ADD=34	DOF=U1,R2,R3
ADD=35	DOF=U1,R2,R3
ADD=36	DOF=U1,R2,R3
ADD=37	DOF=U1,R2,R3
ADD=38	DOF=U1,R2,R3
ADD=39	DOF=U1,R2,R3
ADD=40	DOF=U1,R2,R3
ADD=41	DOF=U1,R2,R3
ADD=42	DOF=U1,R2,R3
ADD=43	DOF=U1,R2,R3
ADD=44	DOF=U1,R2,R3
ADD=45	DOF=U1,R2,R3
ADD=46	DOF=U1,R2,R3
ADD=47	DOF=U1,R2,R3

```

ADD=48  DOF=U1,R2,R3
ADD=49  DOF=U1,R2,R3
ADD=50  DOF=U1,R2,R3
ADD=51  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=52  DOF=U1,R2,R3
ADD=53  DOF=U1,R2,R3
ADD=54  DOF=U1,R2,R3
ADD=55  DOF=U1,R2,R3
ADD=56  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=57  DOF=U1,R2,R3
ADD=58  DOF=U1,R2,R3
ADD=59  DOF=U1,R2,R3
ADD=60  DOF=U1,R2,R3
ADD=61  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=62  DOF=U1,R2,R3
ADD=63  DOF=U1,R2,R3
ADD=64  DOF=U1,R2,R3
ADD=65  DOF=U1,R2,R3
ADD=66  DOF=U1,R2,R3
ADD=67  DOF=U1,R2,R3
ADD=68  DOF=U1,R2,R3
ADD=69  DOF=U1,R2,R3
ADD=70  DOF=U1,R2,R3
ADD=71  DOF=U1,R2,R3
ADD=72  DOF=U1,R2,R3
ADD=73  DOF=U1,R2,R3
ADD=74  DOF=U1,R2,R3
ADD=75  DOF=U1,R2,R3
ADD=76  DOF=U1,R2,R3
ADD=77  DOF=U1,R2,R3
ADD=78  DOF=U1,R2,R3
ADD=79  DOF=U1,R2,R3
ADD=80  DOF=U1,R2,R3
ADD=81  DOF=U1,R2,R3
ADD=82  DOF=U1,R2,R3
ADD=83  DOF=U1,R2,R3
ADD=84  DOF=U1,R2,R3
ADD=85  DOF=U1,R2,R3
ADD=86  DOF=U1,R2,R3
ADD=87  DOF=U1,R2,R3
ADD=88  DOF=U1,R2,R3
ADD=89  DOF=U1,R2,R3
ADD=90  DOF=U1,R2,R3
ADD=91  DOF=U1,R2,R3
ADD=92  DOF=U1,R2,R3
ADD=93  DOF=U1,R2,R3
ADD=94  DOF=U1,R2,R3
ADD=95  DOF=U1,R2,R3
ADD=96  DOF=U1,R2,R3
ADD=97  DOF=U1,R2,R3
ADD=98  DOF=U1,R2,R3
ADD=99  DOF=U1,R2,R3
ADD=100 DOF=U1,R2,R3
ADD=101 DOF=U1,R2,R3
ADD=102 DOF=U1,R2,R3
ADD=103 DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=104 DOF=U1,R2,R3
ADD=105 DOF=U1,R2,R3
ADD=106 DOF=U1,U3,R2,R3

```

PATTERN

```

NAME=TEMP
NAME=PRES

```

MATERIAL

```

NAME=1FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=2FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=3FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=4FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=5FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=6FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=7FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=8FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=9FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0

```

```

NAME=10FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=11FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=12FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=13FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=14FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=15FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=16FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=17FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=18FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=19FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=20FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=21FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=22FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=23FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=24FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=25FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=26FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=27FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=28FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=29FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=30FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=31FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=32FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=33FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=34FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=35FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=36FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=37FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=38FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=39FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=40FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=41FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=42FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=43FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=44FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=45FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=46FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=47FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=48FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=49FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=50FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0

```

```

NAME=51FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=52FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=53FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=54FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=55FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=56FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=57FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=58FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=59FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=60FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=61FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=62FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=63FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=64FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=65FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=66FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=67FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=68FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=69FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=70FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=71FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=72FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=73FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=74FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=75FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=76FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=77FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=78FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=79FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=80FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=81FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=82FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=83FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=84FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=85FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=86FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=87FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=88FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=89FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=90FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=91FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=92FR IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=93FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=94FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=95FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=96FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=97FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=98FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=99FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=100FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=101FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=102FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=103FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=104FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=105FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=106FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=107FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=108FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=109FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=110FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=111FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=112FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=113FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=114FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=115FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=116FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=117FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=118FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=119FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=120FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=121FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=122FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=123FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=124FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=125FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=126FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=127FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=128FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=129FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=130FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=131FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=132FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=133FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0

```

```

NAME=134FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=135FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=136FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=137FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=138FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=139FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=140FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=141FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=142FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=143FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=144FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=145FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=146FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=147FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=148FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=149FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=150FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=151FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=152FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=153FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=154FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=155FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=156FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=157FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=158FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=159FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=160FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=161FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=162FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=163FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=164FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=165FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=166FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=167FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=168FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=169FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=170FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=171FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=172FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=173FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=174FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=175FR IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=176FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=177FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=178FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=179FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=180FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=181FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=182FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=183FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=184FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=185FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=186FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=187FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=188FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=189FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0

FRAME SECTION
; Elenco MATERIALI (ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)
NAME=1 MAT=1FR A=0.3600 J=0 I=0.1348014,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls BT)
NAME=2 MAT=2FR A=0.1875 J=0 I=0.1038943,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls LT)
NAME=3 MAT=3FR A=0.1136 J=0 I=0.0631144,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Arm)
NAME=4 MAT=4FR A=0.0976 J=0 I=0.0459570,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Solo Acc)
NAME=5 MAT=5FR A=0.4134 J=0 I=0.1788284,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls BT)
NAME=6 MAT=6FR A=0.2409 J=0 I=0.1353770,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls LT)
NAME=7 MAT=7FR A=0.1670 J=0 I=0.0900930,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Arm)
NAME=8 MAT=8FR A=0.1510 J=0 I=0.0742372,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Solo Acc)
NAME=9 MAT=9FR A=0.4871 J=0 I=0.2353713,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls BT)
NAME=10 MAT=10FR A=0.3146 J=0 I=0.1791243,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls LT)
NAME=11 MAT=11FR A=0.2407 J=0 I=0.1309016,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Arm)
NAME=12 MAT=12FR A=0.2136 J=0 I=0.1045318,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Solo Acc)
NAME=13 MAT=13FR A=0.4145 J=0 I=0.1396121,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls BT)
NAME=14 MAT=14FR A=0.2063 J=0 I=0.1098003,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls LT)
NAME=15 MAT=15FR A=0.1171 J=0 I=0.0662174,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Arm)
NAME=16 MAT=16FR A=0.0976 J=0 I=0.0459570,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Solo Acc)
NAME=17 MAT=17FR A=0.5533 J=0 I=0.2511382,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls BT)
NAME=18 MAT=18FR A=0.3394 J=0 I=0.1931061,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls LT)
NAME=19 MAT=19FR A=0.2478 J=0 I=0.1383885,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Arm)
NAME=20 MAT=20FR A=0.2139 J=0 I=0.1059768,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Solo Acc)
NAME=21 MAT=21FR A=0.5539 J=0 I=0.2571513,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Acc+Cls BT)
NAME=22 MAT=22FR A=0.3400 J=0 I=0.1978338,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Acc+Cls LT)
NAME=23 MAT=23FR A=0.2484 J=0 I=0.1419598,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Acc+Arm)
NAME=24 MAT=24FR A=0.2145 J=0 I=0.1088990,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Solo Acc)
NAME=25 MAT=25FR A=0.5542 J=0 I=0.2601877,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Acc+Cls BT)
NAME=26 MAT=26FR A=0.3403 J=0 I=0.2002211,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Acc+Cls LT)
NAME=27 MAT=27FR A=0.2487 J=0 I=0.1437639,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Acc+Arm)
NAME=28 MAT=28FR A=0.2148 J=0 I=0.1103761,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Solo Acc)
NAME=29 MAT=29FR A=0.5548 J=0 I=0.2663203,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Acc+Cls BT)
NAME=30 MAT=30FR A=0.3409 J=0 I=0.2050428,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Acc+Cls LT)
NAME=31 MAT=31FR A=0.2493 J=0 I=0.1474094,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Acc+Arm)
NAME=32 MAT=32FR A=0.2154 J=0 I=0.1133627,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Solo Acc)
NAME=33 MAT=33FR A=0.4783 J=0 I=0.2034123,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Acc+Cls BT)
NAME=34 MAT=34FR A=0.2644 J=0 I=0.1566116,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Acc+Cls LT)
NAME=35 MAT=35FR A=0.1728 J=0 I=0.1022663,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Acc+Arm)
NAME=36 MAT=36FR A=0.1528 J=0 I=0.0815144,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Solo Acc)
NAME=37 MAT=37FR A=0.4788 J=0 I=0.2081359,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Acc+Cls BT)
NAME=38 MAT=38FR A=0.2649 J=0 I=0.1602950,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Acc+Cls LT)
NAME=39 MAT=39FR A=0.1733 J=0 I=0.1048168,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Acc+Arm)
NAME=40 MAT=40FR A=0.1533 J=0 I=0.0836621,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Solo Acc)
NAME=41 MAT=41FR A=0.4790 J=0 I=0.2105210,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Acc+Cls BT)
NAME=42 MAT=42FR A=0.2652 J=0 I=0.1621546,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Acc+Cls LT)
NAME=43 MAT=43FR A=0.1735 J=0 I=0.1061051,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Acc+Arm)
NAME=44 MAT=44FR A=0.1535 J=0 I=0.0847474,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Solo Acc)
NAME=45 MAT=45FR A=0.4793 J=0 I=0.2129216,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Acc+Cls BT)
NAME=46 MAT=46FR A=0.2654 J=0 I=0.1640260,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Acc+Cls LT)
NAME=47 MAT=47FR A=0.1738 J=0 I=0.1074020,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Acc+Arm)
NAME=48 MAT=48FR A=0.1538 J=0 I=0.0858404,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Solo Acc)
NAME=49 MAT=49FR A=0.4798 J=0 I=0.2177694,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Acc+Cls BT)
NAME=50 MAT=50FR A=0.2659 J=0 I=0.1678048,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Acc+Cls LT)
NAME=51 MAT=51FR A=0.1743 J=0 I=0.1100218,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Acc+Arm)
NAME=52 MAT=52FR A=0.1543 J=0 I=0.0880495,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Solo Acc)
NAME=53 MAT=53FR A=0.4259 J=0 I=0.1649548,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=14 (Acc+Cls BT)

```

NAME=54	MAT=54FR A=0.2121	J=0 I=0.1301240,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=14 (Acc+Cls LT)
NAME=55	MAT=55FR A=0.1204	J=0 I=0.0790172,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=14 (Acc+Arm)
NAME=56	MAT=56FR A=0.1004	J=0 I=0.0552577,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=14 (Solo Acc)
NAME=57	MAT=57FR A=0.4263	J=0 I=0.1686725,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=15 (Acc+Cls BT)
NAME=58	MAT=58FR A=0.2125	J=0 I=0.1330530,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=15 (Acc+Cls LT)
NAME=59	MAT=59FR A=0.1208	J=0 I=0.0808735,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=15 (Acc+Arm)
NAME=60	MAT=60FR A=0.1008	J=0 I=0.0566655,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=15 (Solo Acc)
NAME=61	MAT=61FR A=0.4265	J=0 I=0.1705494,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=16 (Acc+Cls BT)
NAME=62	MAT=62FR A=0.2127	J=0 I=0.1345313,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=16 (Acc+Cls LT)
NAME=63	MAT=63FR A=0.1210	J=0 I=0.0818107,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=16 (Acc+Arm)
NAME=64	MAT=64FR A=0.1010	J=0 I=0.0573769,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=16 (Solo Acc)
NAME=65	MAT=65FR A=0.4269	J=0 I=0.1743397,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=17 (Acc+Cls BT)
NAME=66	MAT=66FR A=0.2131	J=0 I=0.1375156,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=17 (Acc+Cls LT)
NAME=67	MAT=67FR A=0.1214	J=0 I=0.0837033,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=17 (Acc+Arm)
NAME=68	MAT=68FR A=0.1014	J=0 I=0.0588147,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=17 (Solo Acc)
NAME=69	MAT=69FR A=0.4271	J=0 I=0.1762531,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=18 (Acc+Cls BT)
NAME=70	MAT=70FR A=0.2133	J=0 I=0.1390215,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=18 (Acc+Cls LT)
NAME=71	MAT=71FR A=0.1216	J=0 I=0.0846587,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=18 (Acc+Arm)
NAME=72	MAT=72FR A=0.1016	J=0 I=0.0595411,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=18 (Solo Acc)
NAME=73	MAT=73FR A=0.4253	J=0 I=0.1594685,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=19 (Acc+Cls BT)
NAME=74	MAT=74FR A=0.2115	J=0 I=0.1257991,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=19 (Acc+Cls LT)
NAME=75	MAT=75FR A=0.1198	J=0 I=0.0762778,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=19 (Acc+Arm)
NAME=76	MAT=76FR A=0.0998	J=0 I=0.0531834,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=19 (Solo Acc)
NAME=77	MAT=77FR A=0.4277	J=0 I=0.1820662,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=20 (Acc+Cls BT)
NAME=78	MAT=78FR A=0.2139	J=0 I=0.1435949,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=20 (Acc+Cls LT)
NAME=79	MAT=79FR A=0.1222	J=0 I=0.0875614,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=20 (Acc+Arm)
NAME=80	MAT=80FR A=0.1022	J=0 I=0.0617508,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=20 (Solo Acc)
NAME=81	MAT=81FR A=0.4279	J=0 I=0.1840284,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=21 (Acc+Cls BT)
NAME=82	MAT=82FR A=0.2141	J=0 I=0.1451379,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=21 (Acc+Cls LT)
NAME=83	MAT=83FR A=0.1224	J=0 I=0.0885411,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=21 (Acc+Arm)
NAME=84	MAT=84FR A=0.1024	J=0 I=0.0624975,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=21 (Solo Acc)
NAME=85	MAT=85FR A=0.4283	J=0 I=0.1879896,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=22 (Acc+Cls BT)
NAME=86	MAT=86FR A=0.2145	J=0 I=0.1482518,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=22 (Acc+Cls LT)
NAME=87	MAT=87FR A=0.1228	J=0 I=0.0905190,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=22 (Acc+Arm)
NAME=88	MAT=88FR A=0.1028	J=0 I=0.0640062,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=22 (Solo Acc)
NAME=89	MAT=89FR A=0.4285	J=0 I=0.1899886,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=23 (Acc+Cls BT)
NAME=90	MAT=90FR A=0.2147	J=0 I=0.1498228,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=23 (Acc+Cls LT)
NAME=91	MAT=91FR A=0.1230	J=0 I=0.0915171,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=23 (Acc+Arm)
NAME=92	MAT=92FR A=0.1030	J=0 I=0.0647682,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=23 (Solo Acc)
NAME=93	MAT=93FR A=0.4289	J=0 I=0.1940238,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=24 (Acc+Cls BT)
NAME=94	MAT=94FR A=0.2151	J=0 I=0.1529927,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=24 (Acc+Cls LT)
NAME=95	MAT=95FR A=0.1234	J=0 I=0.0935318,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=24 (Acc+Arm)
NAME=96	MAT=96FR A=0.1034	J=0 I=0.0663075,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=24 (Solo Acc)
NAME=97	MAT=97FR A=0.4291	J=0 I=0.1960599,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=25 (Acc+Cls BT)
NAME=98	MAT=98FR A=0.2153	J=0 I=0.1545918,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=25 (Acc+Cls LT)
NAME=99	MAT=99FR A=0.1236	J=0 I=0.0945485,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=25 (Acc+Arm)
NAME=100	MAT=100FR A=0.1036	J=0 I=0.0670848,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=25 (Solo Acc)
NAME=101	MAT=101FR A=0.4293	J=0 I=0.1981084,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=26 (Acc+Cls BT)
NAME=102	MAT=102FR A=0.2155	J=0 I=0.1562002,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=26 (Acc+Cls LT)
NAME=103	MAT=103FR A=0.1238	J=0 I=0.0955712,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=26 (Acc+Arm)
NAME=104	MAT=104FR A=0.1038	J=0 I=0.0678674,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=26 (Solo Acc)
NAME=105	MAT=105FR A=0.4297	J=0 I=0.2022427,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=27 (Acc+Cls BT)
NAME=106	MAT=106FR A=0.2159	J=0 I=0.1594452,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=27 (Acc+Cls LT)
NAME=107	MAT=107FR A=0.1242	J=0 I=0.0976354,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=27 (Acc+Arm)
NAME=108	MAT=108FR A=0.1042	J=0 I=0.0694479,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=27 (Solo Acc)
NAME=109	MAT=109FR A=0.4299	J=0 I=0.2043286,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=28 (Acc+Cls BT)
NAME=110	MAT=110FR A=0.2161	J=0 I=0.1610819,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=28 (Acc+Cls LT)
NAME=111	MAT=111FR A=0.1244	J=0 I=0.0986768,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=28 (Acc+Arm)
NAME=112	MAT=112FR A=0.1044	J=0 I=0.0702459,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=28 (Solo Acc)
NAME=113	MAT=113FR A=0.4303	J=0 I=0.2085378,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=29 (Acc+Cls BT)
NAME=114	MAT=114FR A=0.2165	J=0 I=0.1643835,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=29 (Acc+Cls LT)
NAME=115	MAT=115FR A=0.1248	J=0 I=0.1007782,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=29 (Acc+Arm)
NAME=116	MAT=116FR A=0.1048	J=0 I=0.0718575,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=29 (Solo Acc)
NAME=117	MAT=117FR A=0.4299	J=0 I=0.2043286,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=30 (Acc+Cls BT)
NAME=118	MAT=118FR A=0.2161	J=0 I=0.1610819,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=30 (Acc+Cls LT)
NAME=119	MAT=119FR A=0.1244	J=0 I=0.0986768,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=30 (Acc+Arm)
NAME=120	MAT=120FR A=0.1044	J=0 I=0.0702459,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=30 (Solo Acc)
NAME=121	MAT=121FR A=0.4309	J=0 I=0.2149458,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=31 (Acc+Cls BT)
NAME=122	MAT=122FR A=0.2171	J=0 I=0.1694070,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=31 (Acc+Cls LT)
NAME=123	MAT=123FR A=0.1254	J=0 I=0.1039771,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=31 (Acc+Arm)
NAME=124	MAT=124FR A=0.1054	J=0 I=0.0743140,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=31 (Solo Acc)
NAME=125	MAT=125FR A=0.4311	J=0 I=0.2171069,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=32 (Acc+Cls BT)
NAME=126	MAT=126FR A=0.2173	J=0 I=0.1711005,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=32 (Acc+Cls LT)
NAME=127	MAT=127FR A=0.1256	J=0 I=0.1050559,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=32 (Acc+Arm)
NAME=128	MAT=128FR A=0.1056	J=0 I=0.0751433,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=32 (Solo Acc)
NAME=129	MAT=129FR A=0.4313	J=0 I=0.2192807,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=33 (Acc+Cls BT)
NAME=130	MAT=130FR A=0.2175	J=0 I=0.1728035,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=33 (Acc+Cls LT)
NAME=131	MAT=131FR A=0.1258	J=0 I=0.1061410,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=33 (Acc+Arm)
NAME=132	MAT=132FR A=0.1058	J=0 I=0.0759778,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=33 (Solo Acc)
NAME=133	MAT=133FR A=0.4317	J=0 I=0.2236663,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=34 (Acc+Cls BT)
NAME=134	MAT=134FR A=0.2179	J=0 I=0.1762382,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=34 (Acc+Cls LT)
NAME=135	MAT=135FR A=0.1262	J=0 I=0.1083301,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=34 (Acc+Arm)
NAME=136	MAT=136FR A=0.1062	J=0 I=0.0776627,0 AS=0,0 T=1,1	; ST=34 (Solo Acc)

NAME=137 MAT=137FR A=0.4319 J=0 I=0.2258781,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Acc+Cls BT)  
 NAME=138 MAT=138FR A=0.2181 J=0 I=0.1779698,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Acc+Cls LT)  
 NAME=139 MAT=139FR A=0.1264 J=0 I=0.1094341,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Acc+Arm)  
 NAME=140 MAT=140FR A=0.1064 J=0 I=0.0785131,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Solo Acc)  
 NAME=141 MAT=141FR A=0.5003 J=0 I=0.3486840,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Acc+Cls BT)  
 NAME=142 MAT=142FR A=0.2864 J=0 I=0.2649403,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Acc+Cls LT)  
 NAME=143 MAT=143FR A=0.1948 J=0 I=0.1738042,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Acc+Arm)  
 NAME=144 MAT=144FR A=0.1748 J=0 I=0.1408759,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Solo Acc)  
 NAME=145 MAT=145FR A=0.5008 J=0 I=0.3553593,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Acc+Cls BT)  
 NAME=146 MAT=146FR A=0.2869 J=0 I=0.2700479,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Acc+Cls LT)  
 NAME=147 MAT=147FR A=0.1953 J=0 I=0.1773305,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Acc+Arm)  
 NAME=148 MAT=148FR A=0.1753 J=0 I=0.1438693,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Solo Acc)  
 NAME=149 MAT=149FR A=0.5010 J=0 I=0.3587236,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Acc+Cls BT)  
 NAME=150 MAT=150FR A=0.2872 J=0 I=0.2726218,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Acc+Cls LT)  
 NAME=151 MAT=151FR A=0.1955 J=0 I=0.1791083,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Acc+Arm)  
 NAME=152 MAT=152FR A=0.1755 J=0 I=0.1453791,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Solo Acc)  
 NAME=153 MAT=153FR A=0.5013 J=0 I=0.3621058,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Acc+Cls BT)  
 NAME=154 MAT=154FR A=0.2874 J=0 I=0.2752092,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Acc+Cls LT)  
 NAME=155 MAT=155FR A=0.1958 J=0 I=0.1808958,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Acc+Arm)  
 NAME=156 MAT=156FR A=0.1758 J=0 I=0.1468976,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Solo Acc)  
 NAME=157 MAT=157FR A=0.6280 J=0 I=0.5566717,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Acc+Cls BT)  
 NAME=158 MAT=158FR A=0.4141 J=0 I=0.4226888,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Acc+Cls LT)  
 NAME=159 MAT=159FR A=0.3225 J=0 I=0.3114983,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Acc+Arm)  
 NAME=160 MAT=160FR A=0.2886 J=0 I=0.2520222,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Solo Acc)  
 NAME=161 MAT=161FR A=0.6286 J=0 I=0.5669699,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Acc+Cls BT)  
 NAME=162 MAT=162FR A=0.4147 J=0 I=0.4306665,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Acc+Cls LT)  
 NAME=163 MAT=163FR A=0.3231 J=0 I=0.3176410,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Acc+Arm)  
 NAME=164 MAT=164FR A=0.2892 J=0 I=0.2572246,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Solo Acc)  
 NAME=165 MAT=165FR A=0.6289 J=0 I=0.5721575,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Acc+Cls BT)  
 NAME=166 MAT=166FR A=0.4150 J=0 I=0.4346854,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Acc+Cls LT)  
 NAME=167 MAT=167FR A=0.3234 J=0 I=0.3207366,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Acc+Arm)  
 NAME=168 MAT=168FR A=0.2895 J=0 I=0.2598473,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Solo Acc)  
 NAME=169 MAT=169FR A=0.6295 J=0 I=0.5826100,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Acc+Cls BT)  
 NAME=170 MAT=170FR A=0.4156 J=0 I=0.4427836,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Acc+Cls LT)  
 NAME=171 MAT=171FR A=0.3240 J=0 I=0.3269763,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Acc+Arm)  
 NAME=172 MAT=172FR A=0.2901 J=0 I=0.2651358,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Solo Acc)  
 NAME=173 MAT=173FR A=0.6298 J=0 I=0.5878749,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Acc+Cls BT)  
 NAME=174 MAT=174FR A=0.4159 J=0 I=0.4468629,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Acc+Cls LT)  
 NAME=175 MAT=175FR A=0.3243 J=0 I=0.3301204,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Acc+Arm)  
 NAME=176 MAT=176FR A=0.2904 J=0 I=0.2678016,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Solo Acc)  
 NAME=177 MAT=177FR A=0.4860 J=0 I=0.3922714,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Acc+Cls BT)  
 NAME=178 MAT=178FR A=0.2722 J=0 I=0.2921081,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Acc+Cls LT)  
 NAME=179 MAT=179FR A=0.1805 J=0 I=0.1776675,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Acc+Arm)  
 NAME=180 MAT=180FR A=0.1605 J=0 I=0.1349237,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Solo Acc)  
 NAME=181 MAT=181FR A=0.4431 J=0 I=0.2952349,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Acc+Cls BT)  
 NAME=182 MAT=182FR A=0.2293 J=0 I=0.2287153,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Acc+Cls LT)  
 NAME=183 MAT=183FR A=0.1376 J=0 I=0.1384063,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Acc+Arm)  
 NAME=184 MAT=184FR A=0.1176 J=0 I=0.0996470,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Solo Acc)  
 NAME=185 MAT=185FR A=0.4231 J=0 I=0.1402687,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Acc+Cls BT)  
 NAME=186 MAT=186FR A=0.2093 J=0 I=0.1106405,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Acc+Cls LT)  
 NAME=187 MAT=187FR A=0.1176 J=0 I=0.0666922,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Acc+Arm)  
 NAME=188 MAT=188FR A=0.0976 J=0 I=0.0459570,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Solo Acc)

#### FRAME

; Elenco ASTE (L = Lunghezza; ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)  
 1 J=1,2 SEC=4 NSEG=6 ANG=0 ; L=12,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=10,16  
 2 J=2,3 SEC=8 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=14,35  
 3 J=3,4 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=19,27  
 4 J=4,5 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=19,27  
 5 J=5,6 SEC=8 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=14,35  
 6 J=6,7 SEC=16 NSEG=7 ANG=0 ; L=14,00 - ST=4 (Solo Acc) - q=10,16  
 7 J=7,8 SEC=8 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=14,35  
 8 J=8,9 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=19,27  
 9 J=9,10 SEC=12 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=19,27  
 10 J=10,11 SEC=20 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=5 (Solo Acc) - q=19,29  
 11 J=11,12 SEC=24 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=6 (Solo Acc) - q=19,34  
 12 J=12,13 SEC=28 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=7 (Solo Acc) - q=19,36  
 13 J=13,14 SEC=32 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=8 (Solo Acc) - q=19,41  
 14 J=14,15 SEC=36 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=9 (Solo Acc) - q=14,49  
 15 J=15,16 SEC=40 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=10 (Solo Acc) - q=14,53  
 16 J=16,17 SEC=44 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=11 (Solo Acc) - q=14,55  
 17 J=17,18 SEC=48 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=12 (Solo Acc) - q=14,57  
 18 J=18,19 SEC=52 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=13 (Solo Acc) - q=14,61  
 19 J=19,20 SEC=56 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=14 (Solo Acc) - q=10,38  
 20 J=20,21 SEC=60 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=15 (Solo Acc) - q=10,41  
 21 J=21,22 SEC=64 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=16 (Solo Acc) - q=10,43  
 22 J=22,23 SEC=68 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=17 (Solo Acc) - q=10,46  
 23 J=23,24 SEC=72 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=18 (Solo Acc) - q=10,48  
 24 J=24,25 SEC=76 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=19 (Solo Acc) - q=10,33  
 25 J=25,26 SEC=80 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=20 (Solo Acc) - q=10,52  
 26 J=26,27 SEC=84 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=21 (Solo Acc) - q=10,54  
 27 J=27,28 SEC=88 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=22 (Solo Acc) - q=10,57  
 28 J=28,29 SEC=92 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=23 (Solo Acc) - q=10,59

```

29 J=29, 30 SEC=96 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=24 (Solo Acc) - q=10,62
30 J=30, 31 SEC=100 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=25 (Solo Acc) - q=10,63
31 J=31, 32 SEC=104 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=26 (Solo Acc) - q=10,65
32 J=32, 33 SEC=108 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=27 (Solo Acc) - q=10,68
33 J=33, 34 SEC=112 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=28 (Solo Acc) - q=10,7
34 J=34, 35 SEC=116 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=29 (Solo Acc) - q=10,73
35 J=35, 36 SEC=120 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=30 (Solo Acc) - q=10,7
36 J=36, 37 SEC=124 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=31 (Solo Acc) - q=10,77
37 J=37, 38 SEC=128 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=32 (Solo Acc) - q=10,79
38 J=38, 39 SEC=132 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=33 (Solo Acc) - q=10,81
39 J=39, 40 SEC=136 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=34 (Solo Acc) - q=10,84
40 J=40, 41 SEC=140 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=35 (Solo Acc) - q=10,85
41 J=41, 42 SEC=144 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=37 (Solo Acc) - q=16,22
42 J=42, 43 SEC=144 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=37 (Solo Acc) - q=16,22
43 J=43, 44 SEC=148 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=38 (Solo Acc) - q=16,26
44 J=44, 45 SEC=152 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=39 (Solo Acc) - q=16,28
45 J=45, 46 SEC=156 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=40 (Solo Acc) - q=16,3
46 J=46, 47 SEC=160 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=42 (Solo Acc) - q=25,16
47 J=47, 48 SEC=160 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=42 (Solo Acc) - q=25,16
48 J=48, 49 SEC=164 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=43 (Solo Acc) - q=25,2
49 J=49, 50 SEC=168 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=44 (Solo Acc) - q=25,23
50 J=50, 51 SEC=172 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=45 (Solo Acc) - q=25,27
51 J=51, 52 SEC=176 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=46 (Solo Acc) - q=25,3
52 J=52, 53 SEC=180 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=47 (Solo Acc) - q=15,1
53 J=53, 54 SEC=184 NSEG=20 ANG=0 ; L=40,00 - ST=48 (Solo Acc) - q=11,73
54 J=54, 55 SEC=180 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=47 (Solo Acc) - q=15,1
55 J=55, 56 SEC=176 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=46 (Solo Acc) - q=25,3
56 J=56, 57 SEC=176 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=46 (Solo Acc) - q=25,3
57 J=57, 58 SEC=180 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=47 (Solo Acc) - q=15,1
58 J=58, 59 SEC=184 NSEG=20 ANG=0 ; L=40,00 - ST=48 (Solo Acc) - q=11,73
59 J=59, 60 SEC=180 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=47 (Solo Acc) - q=15,1
60 J=60, 61 SEC=176 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=46 (Solo Acc) - q=25,3
61 J=61, 62 SEC=172 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=45 (Solo Acc) - q=25,27
62 J=62, 63 SEC=168 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=44 (Solo Acc) - q=25,23
63 J=63, 64 SEC=164 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=43 (Solo Acc) - q=25,2
64 J=64, 65 SEC=160 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=42 (Solo Acc) - q=25,16
65 J=65, 66 SEC=160 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=42 (Solo Acc) - q=25,16
66 J=66, 67 SEC=156 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=40 (Solo Acc) - q=16,3
67 J=67, 68 SEC=152 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=39 (Solo Acc) - q=16,28
68 J=68, 69 SEC=148 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=38 (Solo Acc) - q=16,26
69 J=69, 70 SEC=144 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=37 (Solo Acc) - q=16,22
70 J=70, 71 SEC=144 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=37 (Solo Acc) - q=16,22
71 J=71, 72 SEC=140 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=35 (Solo Acc) - q=10,85
72 J=72, 73 SEC=136 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=34 (Solo Acc) - q=10,84
73 J=73, 74 SEC=132 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=33 (Solo Acc) - q=10,81
74 J=74, 75 SEC=128 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=32 (Solo Acc) - q=10,79
75 J=75, 76 SEC=124 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=31 (Solo Acc) - q=10,77
76 J=76, 77 SEC=120 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=30 (Solo Acc) - q=10,7
77 J=77, 78 SEC=116 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=29 (Solo Acc) - q=10,73
78 J=78, 79 SEC=112 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=28 (Solo Acc) - q=10,7
79 J=79, 80 SEC=108 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=27 (Solo Acc) - q=10,68
80 J=80, 81 SEC=104 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=26 (Solo Acc) - q=10,65
81 J=81, 82 SEC=100 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=25 (Solo Acc) - q=10,63
82 J=82, 83 SEC=96 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=24 (Solo Acc) - q=10,62
83 J=83, 84 SEC=92 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=23 (Solo Acc) - q=10,59
84 J=84, 85 SEC=88 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=22 (Solo Acc) - q=10,57
85 J=85, 86 SEC=84 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=21 (Solo Acc) - q=10,54
86 J=86, 87 SEC=80 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=20 (Solo Acc) - q=10,52
87 J=87, 88 SEC=76 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=19 (Solo Acc) - q=10,33
88 J=88, 89 SEC=72 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=18 (Solo Acc) - q=10,48
89 J=89, 90 SEC=68 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=17 (Solo Acc) - q=10,46
90 J=90, 91 SEC=64 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=16 (Solo Acc) - q=10,43
91 J=91, 92 SEC=60 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=15 (Solo Acc) - q=10,41
92 J=92, 93 SEC=56 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=14 (Solo Acc) - q=10,38
93 J=93, 94 SEC=52 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=13 (Solo Acc) - q=14,61
94 J=94, 95 SEC=48 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=12 (Solo Acc) - q=14,57
95 J=95, 96 SEC=44 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=11 (Solo Acc) - q=14,55
96 J=96, 97 SEC=40 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=10 (Solo Acc) - q=14,53
97 J=97, 98 SEC=36 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=9 (Solo Acc) - q=14,49
98 J=98, 99 SEC=32 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=8 (Solo Acc) - q=19,41
99 J=99, 100 SEC=28 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=7 (Solo Acc) - q=19,36
100 J=100, 101 SEC=24 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=6 (Solo Acc) - q=19,34
101 J=101, 102 SEC=20 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=5 (Solo Acc) - q=19,29
102 J=102, 103 SEC=12 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=19,27
103 J=103, 104 SEC=12 NSEG=1 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=19,27
104 J=104, 105 SEC=8 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=14,35
105 J=105, 106 SEC=188 NSEG=12 ANG=0 ; L=24,00 - ST=49 (Solo Acc) - q=10,16

```

```

; Elenco CARICHI
LOAD
NAME=
TYPE=DISTRIBUTED SPAN
ADD=1 RD=0,1 U2=-10.16,-10.16

```

ADD=2	RD=0,1	U2=-14.35,-14.35
ADD=3	RD=0,1	U2=-19.27,-19.27
ADD=4	RD=0,1	U2=-19.27,-19.27
ADD=5	RD=0,1	U2=-14.35,-14.35
ADD=6	RD=0,1	U2=-10.16,-10.16
ADD=7	RD=0,1	U2=-14.35,-14.35
ADD=8	RD=0,1	U2=-19.27,-19.27
ADD=9	RD=0,1	U2=-19.27,-19.27
ADD=10	RD=0,1	U2=-19.29,-19.29
ADD=11	RD=0,1	U2=-19.34,-19.34
ADD=12	RD=0,1	U2=-19.36,-19.36
ADD=13	RD=0,1	U2=-19.41,-19.41
ADD=14	RD=0,1	U2=-14.49,-14.49
ADD=15	RD=0,1	U2=-14.53,-14.53
ADD=16	RD=0,1	U2=-14.55,-14.55
ADD=17	RD=0,1	U2=-14.57,-14.57
ADD=18	RD=0,1	U2=-14.61,-14.61
ADD=19	RD=0,1	U2=-10.38,-10.38
ADD=20	RD=0,1	U2=-10.41,-10.41
ADD=21	RD=0,1	U2=-10.43,-10.43
ADD=22	RD=0,1	U2=-10.46,-10.46
ADD=23	RD=0,1	U2=-10.48,-10.48
ADD=24	RD=0,1	U2=-10.33,-10.33
ADD=25	RD=0,1	U2=-10.52,-10.52
ADD=26	RD=0,1	U2=-10.54,-10.54
ADD=27	RD=0,1	U2=-10.57,-10.57
ADD=28	RD=0,1	U2=-10.59,-10.59
ADD=29	RD=0,1	U2=-10.62,-10.62
ADD=30	RD=0,1	U2=-10.63,-10.63
ADD=31	RD=0,1	U2=-10.65,-10.65
ADD=32	RD=0,1	U2=-10.68,-10.68
ADD=33	RD=0,1	U2=-10.7,-10.7
ADD=34	RD=0,1	U2=-10.73,-10.73
ADD=35	RD=0,1	U2=-10.7,-10.7
ADD=36	RD=0,1	U2=-10.77,-10.77
ADD=37	RD=0,1	U2=-10.79,-10.79
ADD=38	RD=0,1	U2=-10.81,-10.81
ADD=39	RD=0,1	U2=-10.84,-10.84
ADD=40	RD=0,1	U2=-10.85,-10.85
ADD=41	RD=0,1	U2=-16.22,-16.22
ADD=42	RD=0,1	U2=-16.22,-16.22
ADD=43	RD=0,1	U2=-16.26,-16.26
ADD=44	RD=0,1	U2=-16.28,-16.28
ADD=45	RD=0,1	U2=-16.3,-16.3
ADD=46	RD=0,1	U2=-25.16,-25.16
ADD=47	RD=0,1	U2=-25.16,-25.16
ADD=48	RD=0,1	U2=-25.2,-25.2
ADD=49	RD=0,1	U2=-25.23,-25.23
ADD=50	RD=0,1	U2=-25.27,-25.27
ADD=51	RD=0,1	U2=-25.3,-25.3
ADD=52	RD=0,1	U2=-15.1,-15.1
ADD=53	RD=0,1	U2=-11.73,-11.73
ADD=54	RD=0,1	U2=-15.1,-15.1
ADD=55	RD=0,1	U2=-25.3,-25.3
ADD=56	RD=0,1	U2=-25.3,-25.3
ADD=57	RD=0,1	U2=-15.1,-15.1
ADD=58	RD=0,1	U2=-11.73,-11.73
ADD=59	RD=0,1	U2=-15.1,-15.1
ADD=60	RD=0,1	U2=-25.3,-25.3
ADD=61	RD=0,1	U2=-25.27,-25.27
ADD=62	RD=0,1	U2=-25.23,-25.23
ADD=63	RD=0,1	U2=-25.2,-25.2
ADD=64	RD=0,1	U2=-25.16,-25.16
ADD=65	RD=0,1	U2=-25.16,-25.16
ADD=66	RD=0,1	U2=-16.3,-16.3
ADD=67	RD=0,1	U2=-16.28,-16.28
ADD=68	RD=0,1	U2=-16.26,-16.26
ADD=69	RD=0,1	U2=-16.22,-16.22
ADD=70	RD=0,1	U2=-16.22,-16.22
ADD=71	RD=0,1	U2=-10.85,-10.85
ADD=72	RD=0,1	U2=-10.84,-10.84
ADD=73	RD=0,1	U2=-10.81,-10.81
ADD=74	RD=0,1	U2=-10.79,-10.79
ADD=75	RD=0,1	U2=-10.77,-10.77
ADD=76	RD=0,1	U2=-10.7,-10.7
ADD=77	RD=0,1	U2=-10.73,-10.73
ADD=78	RD=0,1	U2=-10.7,-10.7
ADD=79	RD=0,1	U2=-10.68,-10.68
ADD=80	RD=0,1	U2=-10.65,-10.65
ADD=81	RD=0,1	U2=-10.63,-10.63
ADD=82	RD=0,1	U2=-10.62,-10.62
ADD=83	RD=0,1	U2=-10.59,-10.59
ADD=84	RD=0,1	U2=-10.57,-10.57

```

ADD=85    RD=0,1    U2=-10.54,-10.54
ADD=86    RD=0,1    U2=-10.52,-10.52
ADD=87    RD=0,1    U2=-10.33,-10.33
ADD=88    RD=0,1    U2=-10.48,-10.48
ADD=89    RD=0,1    U2=-10.46,-10.46
ADD=90    RD=0,1    U2=-10.43,-10.43
ADD=91    RD=0,1    U2=-10.41,-10.41
ADD=92    RD=0,1    U2=-10.38,-10.38
ADD=93    RD=0,1    U2=-14.61,-14.61
ADD=94    RD=0,1    U2=-14.57,-14.57
ADD=95    RD=0,1    U2=-14.55,-14.55
ADD=96    RD=0,1    U2=-14.53,-14.53
ADD=97    RD=0,1    U2=-14.49,-14.49
ADD=98    RD=0,1    U2=-19.41,-19.41
ADD=99    RD=0,1    U2=-19.36,-19.36
ADD=100   RD=0,1    U2=-19.34,-19.34
ADD=101   RD=0,1    U2=-19.29,-19.29
ADD=102   RD=0,1    U2=-19.27,-19.27
ADD=103   RD=0,1    U2=-19.27,-19.27
ADD=104   RD=0,1    U2=-14.35,-14.35
ADD=105   RD=0,1    U2=-10.16,-10.16

```

END

## **DESCRIZIONE DEL MODELLO: Viadotto Salso Tronco 1 Carreggiata DX modello con le proprietà geometriche della sezione mista per azioni di lunga durata con soletta fessurata in appoggio**

```

SYSTEM
DOF=UX,UY,UZ,RX,RY,RZ LENGTH=m FORCE=KN LINES=59
JOINT
1    X=0.00      Y=0.00      Z=0.70
2    X=0.00      Y=12.00     Z=0.67
3    X=0.00      Y=17.00     Z=0.50
4    X=0.00      Y=22.00     Z=0.37
5    X=0.00      Y=27.00     Z=0.53
6    X=0.00      Y=32.00     Z=0.71
7    X=0.00      Y=46.00     Z=0.71
8    X=0.00      Y=51.00     Z=0.53
9    X=0.00      Y=56.00     Z=0.38
10   X=0.00      Y=57.00     Z=0.38
11   X=0.00      Y=58.00     Z=0.37
12   X=0.00      Y=59.00     Z=0.36
13   X=0.00      Y=60.00     Z=0.35
14   X=0.00      Y=61.00     Z=0.66
15   X=0.00      Y=62.00     Z=0.65
16   X=0.00      Y=63.00     Z=0.65
17   X=0.00      Y=64.00     Z=0.64
18   X=0.00      Y=65.00     Z=0.64
19   X=0.00      Y=66.00     Z=0.72
20   X=0.00      Y=67.00     Z=0.71
21   X=0.00      Y=68.00     Z=0.71
22   X=0.00      Y=69.00     Z=0.70
23   X=0.00      Y=70.00     Z=0.70
24   X=0.00      Y=71.00     Z=0.70
25   X=0.00      Y=72.00     Z=0.69
26   X=0.00      Y=73.00     Z=0.68
27   X=0.00      Y=74.00     Z=0.68
28   X=0.00      Y=75.00     Z=0.67
29   X=0.00      Y=76.00     Z=0.67
30   X=0.00      Y=77.00     Z=0.67
31   X=0.00      Y=78.00     Z=0.66
32   X=0.00      Y=79.00     Z=0.66
33   X=0.00      Y=80.00     Z=0.65
34   X=0.00      Y=81.00     Z=0.65
35   X=0.00      Y=82.00     Z=0.65
36   X=0.00      Y=83.00     Z=0.64
37   X=0.00      Y=84.00     Z=0.63
38   X=0.00      Y=85.00     Z=0.63
39   X=0.00      Y=86.00     Z=0.62
40   X=0.00      Y=87.00     Z=0.62
41   X=0.00      Y=88.00     Z=0.46

```

42	X=0.00	Y=89.00	Z=0.46
43	X=0.00	Y=90.00	Z=0.45
44	X=0.00	Y=91.00	Z=0.44
45	X=0.00	Y=92.00	Z=0.44
46	X=0.00	Y=93.00	Z=0.03
47	X=0.00	Y=94.00	Z=0.03
48	X=0.00	Y=95.00	Z=0.02
49	X=0.00	Y=96.00	Z=0.02
50	X=0.00	Y=97.00	Z=0.01
51	X=0.00	Y=98.00	Z=0.00
52	X=0.00	Y=103.00	Z=0.19
53	X=0.00	Y=108.00	Z=0.44
54	X=0.00	Y=148.00	Z=0.44
55	X=0.00	Y=153.00	Z=0.19
56	X=0.00	Y=158.00	Z=0.00
57	X=0.00	Y=163.00	Z=0.19
58	X=0.00	Y=168.00	Z=0.44
59	X=0.00	Y=208.00	Z=0.44
60	X=0.00	Y=213.00	Z=0.19
61	X=0.00	Y=218.00	Z=0.00
62	X=0.00	Y=219.00	Z=0.01
63	X=0.00	Y=220.00	Z=0.02
64	X=0.00	Y=221.00	Z=0.02
65	X=0.00	Y=222.00	Z=0.03
66	X=0.00	Y=223.00	Z=0.03
67	X=0.00	Y=224.00	Z=0.44
68	X=0.00	Y=225.00	Z=0.44
69	X=0.00	Y=226.00	Z=0.45
70	X=0.00	Y=227.00	Z=0.46
71	X=0.00	Y=228.00	Z=0.46
72	X=0.00	Y=229.00	Z=0.62
73	X=0.00	Y=230.00	Z=0.62
74	X=0.00	Y=231.00	Z=0.63
75	X=0.00	Y=232.00	Z=0.63
76	X=0.00	Y=233.00	Z=0.64
77	X=0.00	Y=234.00	Z=0.65
78	X=0.00	Y=235.00	Z=0.65
79	X=0.00	Y=236.00	Z=0.65
80	X=0.00	Y=237.00	Z=0.66
81	X=0.00	Y=238.00	Z=0.66
82	X=0.00	Y=239.00	Z=0.67
83	X=0.00	Y=240.00	Z=0.67
84	X=0.00	Y=241.00	Z=0.67
85	X=0.00	Y=242.00	Z=0.68
86	X=0.00	Y=243.00	Z=0.68
87	X=0.00	Y=244.00	Z=0.69
88	X=0.00	Y=245.00	Z=0.70
89	X=0.00	Y=246.00	Z=0.70
90	X=0.00	Y=247.00	Z=0.70
91	X=0.00	Y=248.00	Z=0.71
92	X=0.00	Y=249.00	Z=0.71
93	X=0.00	Y=250.00	Z=0.72
94	X=0.00	Y=251.00	Z=0.64
95	X=0.00	Y=252.00	Z=0.64
96	X=0.00	Y=253.00	Z=0.65
97	X=0.00	Y=254.00	Z=0.65
98	X=0.00	Y=255.00	Z=0.66
99	X=0.00	Y=256.00	Z=0.35
100	X=0.00	Y=257.00	Z=0.36
101	X=0.00	Y=258.00	Z=0.37
102	X=0.00	Y=259.00	Z=0.38
103	X=0.00	Y=260.00	Z=0.38
104	X=0.00	Y=265.00	Z=0.53
105	X=0.00	Y=270.00	Z=0.72
106	X=0.00	Y=294.00	Z=0.76

#### RESTRAINT

```

ADD=1  DOF=U1 ,U2 ,U3 ,R2 ,R3
ADD=2  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=3  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=4  DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3
ADD=5  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=6  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=7  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=8  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=9  DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3
ADD=10 DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=11 DOF=U1 ,R2 ,R3

```

```

ADD=12  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=13  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=14  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=15  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=16  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=17  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=18  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=19  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=20  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=21  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=22  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=23  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=24  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=25  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=26  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=27  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=28  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=29  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=30  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=31  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=32  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=33  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=34  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=35  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=36  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=37  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=38  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=39  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=40  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=41  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=42  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=43  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=44  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=45  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=46  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=47  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=48  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=49  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=50  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=51  DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3
ADD=52  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=53  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=54  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=55  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=56  DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3
ADD=57  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=58  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=59  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=60  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=61  DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3
ADD=62  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=63  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=64  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=65  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=66  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=67  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=68  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=69  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=70  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=71  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=72  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=73  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=74  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=75  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=76  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=77  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=78  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=79  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=80  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=81  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=82  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=83  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=84  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=85  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=86  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=87  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=88  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=89  DOF=U1 ,R2 ,R3

```

```

ADD=90  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=91  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=92  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=93  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=94  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=95  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=96  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=97  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=98  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=99  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=100 DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=101 DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=102 DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=103 DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3
ADD=104 DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=105 DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=106 DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3

```

**PATTERN**

```

NAME=TEMP
NAME=PRES

```

**MATERIAL**

```

NAME=1FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=2FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=3FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=4FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=5FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=6FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=7FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=8FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=9FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=10FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=11FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=12FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=13FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=14FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=15FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=16FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=17FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=18FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=19FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=20FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=21FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=22FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=23FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=24FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=25FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=26FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=27FR IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0   A=0
NAME=28FR IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=29FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=30FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=31FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=32FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=33FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=34FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=35FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=36FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=37FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=38FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=39FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=40FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=41FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=42FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=43FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=44FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=45FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=46FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=47FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=48FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=49FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=50FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=51FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=52FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=53FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=54FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=55FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=56FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=57FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=58FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=59FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=60FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=61FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=62FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=63FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=64FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=65FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=66FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=67FR IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=68FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=69FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=70FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=71FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=72FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=73FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=74FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=75FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=76FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=77FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=78FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=79FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=80FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=81FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=82FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=83FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=84FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=85FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=86FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=87FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=88FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=89FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=90FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=91FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=92FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=93FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=94FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=95FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=96FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=97FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=98FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=99FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=100FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=101FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=102FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=103FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=104FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=105FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=106FR IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=107FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=108FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=109FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=110FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=111FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=112FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=113FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=114FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=115FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=116FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=117FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=118FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=119FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=120FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=121FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=122FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=123FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=124FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=125FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=126FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=127FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=128FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=129FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=130FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=131FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=132FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=133FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=134FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=135FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=136FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=137FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=138FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=139FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=140FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=141FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=142FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=143FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=144FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=145FR IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=146FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=147FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=148FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=149FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=150FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=151FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=152FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=153FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=154FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=155FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=156FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=157FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=158FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=159FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=160FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=161FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=162FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=163FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=164FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=165FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=166FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=167FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=168FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=169FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=170FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=171FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=172FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=173FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=174FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=175FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=176FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=177FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=178FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=179FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=180FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=181FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=182FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=183FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=184FR IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=185FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=186FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=187FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=188FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0

FRAME SECTION
; Elenco MATERIALI (ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)
NAME=1 MAT=1FR A=0.3600 J=0 I=0.1348014,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls BT)
NAME=2 MAT=2FR A=0.1875 J=0 I=0.1038943,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls LT)
NAME=3 MAT=3FR A=0.1136 J=0 I=0.0631144,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Arm)
NAME=4 MAT=4FR A=0.0976 J=0 I=0.0459570,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Solo Acc)
NAME=5 MAT=5FR A=0.4134 J=0 I=0.1788284,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls BT)
NAME=6 MAT=6FR A=0.2409 J=0 I=0.1353770,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls LT)
NAME=7 MAT=7FR A=0.1670 J=0 I=0.0900930,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Arm)
NAME=8 MAT=8FR A=0.1510 J=0 I=0.0742372,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Solo Acc)
NAME=9 MAT=9FR A=0.4871 J=0 I=0.2353713,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls BT)
NAME=10 MAT=10FR A=0.3146 J=0 I=0.1791243,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls LT)
NAME=11 MAT=11FR A=0.2407 J=0 I=0.1309016,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Arm)
NAME=12 MAT=12FR A=0.2136 J=0 I=0.1045318,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Solo Acc)
NAME=13 MAT=13FR A=0.4145 J=0 I=0.1396121,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls BT)
NAME=14 MAT=14FR A=0.2063 J=0 I=0.1098003,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls LT)
NAME=15 MAT=15FR A=0.1171 J=0 I=0.0662174,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Arm)
NAME=16 MAT=16FR A=0.0976 J=0 I=0.0459570,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Solo Acc)
NAME=17 MAT=17FR A=0.5533 J=0 I=0.2511382,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls BT)
NAME=18 MAT=18FR A=0.3394 J=0 I=0.1931061,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls LT)
NAME=19 MAT=19FR A=0.2478 J=0 I=0.1383885,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Arm)
NAME=20 MAT=20FR A=0.2139 J=0 I=0.1059768,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Solo Acc)
NAME=21 MAT=21FR A=0.5539 J=0 I=0.2571513,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Acc+Cls BT)
NAME=22 MAT=22FR A=0.3400 J=0 I=0.1978338,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Acc+Cls LT)
NAME=23 MAT=23FR A=0.2484 J=0 I=0.1419598,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Acc+Arm)
NAME=24 MAT=24FR A=0.2145 J=0 I=0.1088990,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Solo Acc)
NAME=25 MAT=25FR A=0.5542 J=0 I=0.2601877,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Acc+Cls BT)
NAME=26 MAT=26FR A=0.3403 J=0 I=0.2002211,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Acc+Cls LT)
NAME=27 MAT=27FR A=0.2487 J=0 I=0.1437639,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Acc+Arm)
NAME=28 MAT=28FR A=0.2148 J=0 I=0.1103761,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Solo Acc)
NAME=29 MAT=29FR A=0.5548 J=0 I=0.2663203,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Acc+Cls BT)
NAME=30 MAT=30FR A=0.3409 J=0 I=0.2050428,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Acc+Cls LT)
NAME=31 MAT=31FR A=0.2493 J=0 I=0.1474094,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Acc+Arm)
NAME=32 MAT=32FR A=0.2154 J=0 I=0.1133627,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Solo Acc)
NAME=33 MAT=33FR A=0.4783 J=0 I=0.2034123,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Acc+Cls BT)
NAME=34 MAT=34FR A=0.2644 J=0 I=0.1566116,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Acc+Cls LT)
NAME=35 MAT=35FR A=0.1728 J=0 I=0.1022663,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Acc+Arm)
NAME=36 MAT=36FR A=0.1528 J=0 I=0.0815144,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Solo Acc)
NAME=37 MAT=37FR A=0.4788 J=0 I=0.2081359,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Acc+Cls BT)
NAME=38 MAT=38FR A=0.2649 J=0 I=0.1602950,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Acc+Cls LT)
NAME=39 MAT=39FR A=0.1733 J=0 I=0.1048168,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Acc+Arm)
NAME=40 MAT=40FR A=0.1533 J=0 I=0.0836621,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Solo Acc)
NAME=41 MAT=41FR A=0.4790 J=0 I=0.2105210,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Acc+Cls BT)
NAME=42 MAT=42FR A=0.2652 J=0 I=0.1621546,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Acc+Cls LT)
NAME=43 MAT=43FR A=0.1735 J=0 I=0.1061051,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Acc+Arm)
NAME=44 MAT=44FR A=0.1535 J=0 I=0.0847474,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Solo Acc)
NAME=45 MAT=45FR A=0.4793 J=0 I=0.2129216,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Acc+Cls BT)
NAME=46 MAT=46FR A=0.2654 J=0 I=0.1640260,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Acc+Cls LT)
NAME=47 MAT=47FR A=0.1738 J=0 I=0.1074020,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Acc+Arm)
NAME=48 MAT=48FR A=0.1538 J=0 I=0.0858404,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Solo Acc)
NAME=49 MAT=49FR A=0.4798 J=0 I=0.2177694,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Acc+Cls BT)
NAME=50 MAT=50FR A=0.2659 J=0 I=0.1678048,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Acc+Cls LT)
NAME=51 MAT=51FR A=0.1743 J=0 I=0.1100218,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Acc+Arm)
NAME=52 MAT=52FR A=0.1543 J=0 I=0.0880495,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Solo Acc)
NAME=53 MAT=53FR A=0.4259 J=0 I=0.1649548,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=14 (Acc+Cls BT)
NAME=54 MAT=54FR A=0.2121 J=0 I=0.1301240,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=14 (Acc+Cls LT)
NAME=55 MAT=55FR A=0.1204 J=0 I=0.0790172,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=14 (Acc+Arm)
NAME=56 MAT=56FR A=0.1004 J=0 I=0.0552577,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=14 (Solo Acc)
NAME=57 MAT=57FR A=0.4263 J=0 I=0.1686725,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=15 (Acc+Cls BT)
NAME=58 MAT=58FR A=0.2125 J=0 I=0.1330530,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=15 (Acc+Cls LT)
NAME=59 MAT=59FR A=0.1208 J=0 I=0.0808735,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=15 (Acc+Arm)
NAME=60 MAT=60FR A=0.1008 J=0 I=0.0566655,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=15 (Solo Acc)
NAME=61 MAT=61FR A=0.4265 J=0 I=0.1705494,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=16 (Acc+Cls BT)
NAME=62 MAT=62FR A=0.2127 J=0 I=0.1345313,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=16 (Acc+Cls LT)
NAME=63 MAT=63FR A=0.1210 J=0 I=0.0818107,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=16 (Acc+Arm)
NAME=64 MAT=64FR A=0.1010 J=0 I=0.0573769,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=16 (Solo Acc)
NAME=65 MAT=65FR A=0.4269 J=0 I=0.1743397,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=17 (Acc+Cls BT)
NAME=66 MAT=66FR A=0.2131 J=0 I=0.1375156,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=17 (Acc+Cls LT)

```

NAME=67 MAT=67FR A=0.1214 J=0 I=0.0837033,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=17 (Acc+Arm)  
 NAME=68 MAT=68FR A=0.1014 J=0 I=0.0588147,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=17 (Solo Acc)  
 NAME=69 MAT=69FR A=0.4271 J=0 I=0.1762531,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=18 (Acc+Cls BT)  
 NAME=70 MAT=70FR A=0.2133 J=0 I=0.1390215,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=18 (Acc+Cls LT)  
 NAME=71 MAT=71FR A=0.1216 J=0 I=0.0846587,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=18 (Acc+Arm)  
 NAME=72 MAT=72FR A=0.1016 J=0 I=0.0595411,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=18 (Solo Acc)  
 NAME=73 MAT=73FR A=0.4253 J=0 I=0.1594685,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=19 (Acc+Cls BT)  
 NAME=74 MAT=74FR A=0.2115 J=0 I=0.1257991,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=19 (Acc+Cls LT)  
 NAME=75 MAT=75FR A=0.1198 J=0 I=0.0762778,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=19 (Acc+Arm)  
 NAME=76 MAT=76FR A=0.0998 J=0 I=0.0531834,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=19 (Solo Acc)  
 NAME=77 MAT=77FR A=0.4277 J=0 I=0.1820662,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=20 (Acc+Cls BT)  
 NAME=78 MAT=78FR A=0.2139 J=0 I=0.1435949,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=20 (Acc+Cls LT)  
 NAME=79 MAT=79FR A=0.1222 J=0 I=0.0875614,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=20 (Acc+Arm)  
 NAME=80 MAT=80FR A=0.1022 J=0 I=0.0617508,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=20 (Solo Acc)  
 NAME=81 MAT=81FR A=0.4279 J=0 I=0.1840284,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=21 (Acc+Cls BT)  
 NAME=82 MAT=82FR A=0.2141 J=0 I=0.1451379,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=21 (Acc+Cls LT)  
 NAME=83 MAT=83FR A=0.1224 J=0 I=0.0885411,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=21 (Acc+Arm)  
 NAME=84 MAT=84FR A=0.1024 J=0 I=0.0624975,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=21 (Solo Acc)  
 NAME=85 MAT=85FR A=0.4283 J=0 I=0.1879896,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=22 (Acc+Cls BT)  
 NAME=86 MAT=86FR A=0.2145 J=0 I=0.1482518,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=22 (Acc+Cls LT)  
 NAME=87 MAT=87FR A=0.1228 J=0 I=0.0905190,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=22 (Acc+Arm)  
 NAME=88 MAT=88FR A=0.1028 J=0 I=0.0640062,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=22 (Solo Acc)  
 NAME=89 MAT=89FR A=0.4285 J=0 I=0.1899886,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=23 (Acc+Cls BT)  
 NAME=90 MAT=90FR A=0.2147 J=0 I=0.1498228,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=23 (Acc+Cls LT)  
 NAME=91 MAT=91FR A=0.1230 J=0 I=0.0915171,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=23 (Acc+Arm)  
 NAME=92 MAT=92FR A=0.1030 J=0 I=0.0647682,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=23 (Solo Acc)  
 NAME=93 MAT=93FR A=0.4289 J=0 I=0.1940238,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=24 (Acc+Cls BT)  
 NAME=94 MAT=94FR A=0.2151 J=0 I=0.1529927,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=24 (Acc+Cls LT)  
 NAME=95 MAT=95FR A=0.1234 J=0 I=0.0935318,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=24 (Acc+Arm)  
 NAME=96 MAT=96FR A=0.1034 J=0 I=0.0663075,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=24 (Solo Acc)  
 NAME=97 MAT=97FR A=0.4291 J=0 I=0.1960599,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=25 (Acc+Cls BT)  
 NAME=98 MAT=98FR A=0.2153 J=0 I=0.1545918,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=25 (Acc+Cls LT)  
 NAME=99 MAT=99FR A=0.1236 J=0 I=0.0945485,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=25 (Acc+Arm)  
 NAME=100 MAT=100FR A=0.1036 J=0 I=0.0670848,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=25 (Solo Acc)  
 NAME=101 MAT=101FR A=0.4293 J=0 I=0.1981084,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=26 (Acc+Cls BT)  
 NAME=102 MAT=102FR A=0.2155 J=0 I=0.1562002,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=26 (Acc+Cls LT)  
 NAME=103 MAT=103FR A=0.1238 J=0 I=0.0955712,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=26 (Acc+Arm)  
 NAME=104 MAT=104FR A=0.1038 J=0 I=0.0678674,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=26 (Solo Acc)  
 NAME=105 MAT=105FR A=0.4297 J=0 I=0.2022427,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=27 (Acc+Cls BT)  
 NAME=106 MAT=106FR A=0.2159 J=0 I=0.1594452,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=27 (Acc+Cls LT)  
 NAME=107 MAT=107FR A=0.1242 J=0 I=0.0976354,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=27 (Acc+Arm)  
 NAME=108 MAT=108FR A=0.1042 J=0 I=0.0694479,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=27 (Solo Acc)  
 NAME=109 MAT=109FR A=0.4299 J=0 I=0.2043286,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=28 (Acc+Cls BT)  
 NAME=110 MAT=110FR A=0.2161 J=0 I=0.1610819,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=28 (Acc+Cls LT)  
 NAME=111 MAT=111FR A=0.1244 J=0 I=0.0986768,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=28 (Acc+Arm)  
 NAME=112 MAT=112FR A=0.1044 J=0 I=0.0702459,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=28 (Solo Acc)  
 NAME=113 MAT=113FR A=0.4303 J=0 I=0.2085378,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=29 (Acc+Cls BT)  
 NAME=114 MAT=114FR A=0.2165 J=0 I=0.1643835,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=29 (Acc+Cls LT)  
 NAME=115 MAT=115FR A=0.1248 J=0 I=0.1007782,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=29 (Acc+Arm)  
 NAME=116 MAT=116FR A=0.1048 J=0 I=0.0718575,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=29 (Solo Acc)  
 NAME=117 MAT=117FR A=0.4299 J=0 I=0.2043286,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=30 (Acc+Cls BT)  
 NAME=118 MAT=118FR A=0.2161 J=0 I=0.1610819,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=30 (Acc+Cls LT)  
 NAME=119 MAT=119FR A=0.1244 J=0 I=0.0986768,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=30 (Acc+Arm)  
 NAME=120 MAT=120FR A=0.1044 J=0 I=0.0702459,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=30 (Solo Acc)  
 NAME=121 MAT=121FR A=0.4309 J=0 I=0.2149458,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=31 (Acc+Cls BT)  
 NAME=122 MAT=122FR A=0.2171 J=0 I=0.1694070,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=31 (Acc+Cls LT)  
 NAME=123 MAT=123FR A=0.1254 J=0 I=0.1039771,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=31 (Acc+Arm)  
 NAME=124 MAT=124FR A=0.1054 J=0 I=0.0743140,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=31 (Solo Acc)  
 NAME=125 MAT=125FR A=0.4311 J=0 I=0.2171069,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=32 (Acc+Cls BT)  
 NAME=126 MAT=126FR A=0.2173 J=0 I=0.1711005,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=32 (Acc+Cls LT)  
 NAME=127 MAT=127FR A=0.1256 J=0 I=0.1050559,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=32 (Acc+Arm)  
 NAME=128 MAT=128FR A=0.1056 J=0 I=0.0751433,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=32 (Solo Acc)  
 NAME=129 MAT=129FR A=0.4313 J=0 I=0.2192807,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=33 (Acc+Cls BT)  
 NAME=130 MAT=130FR A=0.2175 J=0 I=0.1728035,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=33 (Acc+Cls LT)  
 NAME=131 MAT=131FR A=0.1258 J=0 I=0.1061410,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=33 (Acc+Arm)  
 NAME=132 MAT=132FR A=0.1058 J=0 I=0.0759778,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=33 (Solo Acc)  
 NAME=133 MAT=133FR A=0.4317 J=0 I=0.2236663,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=34 (Acc+Cls BT)  
 NAME=134 MAT=134FR A=0.2179 J=0 I=0.1762382,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=34 (Acc+Cls LT)  
 NAME=135 MAT=135FR A=0.1262 J=0 I=0.1083301,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=34 (Acc+Arm)  
 NAME=136 MAT=136FR A=0.1062 J=0 I=0.0776627,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=34 (Solo Acc)  
 NAME=137 MAT=137FR A=0.4319 J=0 I=0.2258781,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Acc+Cls BT)  
 NAME=138 MAT=138FR A=0.2181 J=0 I=0.1779698,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Acc+Cls LT)  
 NAME=139 MAT=139FR A=0.1264 J=0 I=0.1094341,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Acc+Arm)  
 NAME=140 MAT=140FR A=0.1064 J=0 I=0.0785131,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Solo Acc)  
 NAME=141 MAT=141FR A=0.5003 J=0 I=0.3486840,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Acc+Cls BT)  
 NAME=142 MAT=142FR A=0.2864 J=0 I=0.2649403,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Acc+Cls LT)  
 NAME=143 MAT=143FR A=0.1948 J=0 I=0.1738042,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Acc+Arm)  
 NAME=144 MAT=144FR A=0.1748 J=0 I=0.1408759,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Solo Acc)

```

NAME=145 MAT=145FR A=0.5008 J=0 I=0.3553593,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Acc+Cls BT)
NAME=146 MAT=146FR A=0.2869 J=0 I=0.2700479,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Acc+Cls LT)
NAME=147 MAT=147FR A=0.1953 J=0 I=0.1773305,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Acc+Arm)
NAME=148 MAT=148FR A=0.1753 J=0 I=0.1438693,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Solo Acc)
NAME=149 MAT=149FR A=0.5010 J=0 I=0.3587236,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Acc+Cls BT)
NAME=150 MAT=150FR A=0.2872 J=0 I=0.2726218,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Acc+Cls LT)
NAME=151 MAT=151FR A=0.1955 J=0 I=0.1791083,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Acc+Arm)
NAME=152 MAT=152FR A=0.1755 J=0 I=0.1453791,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Solo Acc)
NAME=153 MAT=153FR A=0.5013 J=0 I=0.3621058,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Acc+Cls BT)
NAME=154 MAT=154FR A=0.2874 J=0 I=0.2752092,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Acc+Cls LT)
NAME=155 MAT=155FR A=0.1958 J=0 I=0.1808958,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Acc+Arm)
NAME=156 MAT=156FR A=0.1758 J=0 I=0.1468976,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Solo Acc)
NAME=157 MAT=157FR A=0.6280 J=0 I=0.5566717,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Acc+Cls BT)
NAME=158 MAT=158FR A=0.4141 J=0 I=0.4226888,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Acc+Cls LT)
NAME=159 MAT=159FR A=0.3225 J=0 I=0.3114983,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Acc+Arm)
NAME=160 MAT=160FR A=0.2886 J=0 I=0.2520222,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Solo Acc)
NAME=161 MAT=161FR A=0.6286 J=0 I=0.5669699,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Acc+Cls BT)
NAME=162 MAT=162FR A=0.4147 J=0 I=0.4306655,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Acc+Cls LT)
NAME=163 MAT=163FR A=0.3231 J=0 I=0.3176410,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Acc+Arm)
NAME=164 MAT=164FR A=0.2892 J=0 I=0.2572246,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Solo Acc)
NAME=165 MAT=165FR A=0.6289 J=0 I=0.5721575,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Acc+Cls BT)
NAME=166 MAT=166FR A=0.4150 J=0 I=0.4346854,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Acc+Cls LT)
NAME=167 MAT=167FR A=0.3234 J=0 I=0.3207366,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Acc+Arm)
NAME=168 MAT=168FR A=0.2895 J=0 I=0.2598473,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Solo Acc)
NAME=169 MAT=169FR A=0.6295 J=0 I=0.5826100,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Acc+Cls BT)
NAME=170 MAT=170FR A=0.4156 J=0 I=0.4427836,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Acc+Cls LT)
NAME=171 MAT=171FR A=0.3240 J=0 I=0.3269763,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Acc+Arm)
NAME=172 MAT=172FR A=0.2901 J=0 I=0.2651358,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Solo Acc)
NAME=173 MAT=173FR A=0.6298 J=0 I=0.5878749,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Acc+Cls BT)
NAME=174 MAT=174FR A=0.4159 J=0 I=0.4468629,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Acc+Cls LT)
NAME=175 MAT=175FR A=0.3243 J=0 I=0.3301204,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Acc+Arm)
NAME=176 MAT=176FR A=0.2904 J=0 I=0.2678016,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Solo Acc)
NAME=177 MAT=177FR A=0.4860 J=0 I=0.3922714,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Acc+Cls BT)
NAME=178 MAT=178FR A=0.2722 J=0 I=0.2921081,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Acc+Cls LT)
NAME=179 MAT=179FR A=0.1805 J=0 I=0.1776675,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Acc+Arm)
NAME=180 MAT=180FR A=0.1605 J=0 I=0.1349237,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Solo Acc)
NAME=181 MAT=181FR A=0.4431 J=0 I=0.2952349,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Acc+Cls BT)
NAME=182 MAT=182FR A=0.2293 J=0 I=0.2287153,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Acc+Cls LT)
NAME=183 MAT=183FR A=0.1376 J=0 I=0.1384063,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Acc+Arm)
NAME=184 MAT=184FR A=0.1176 J=0 I=0.0996470,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Solo Acc)
NAME=185 MAT=185FR A=0.4231 J=0 I=0.1402687,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Acc+Cls BT)
NAME=186 MAT=186FR A=0.2093 J=0 I=0.1106405,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Acc+Cls LT)
NAME=187 MAT=187FR A=0.1176 J=0 I=0.0666922,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Acc+Arm)
NAME=188 MAT=188FR A=0.0976 J=0 I=0.0459570,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Solo Acc)

```

#### FRAME

```

; Elenco ASTE (L = Lunghezza; ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)
1 J=1,2 SEC=2 NSEG=6 ANG=0 ; L=12,00 - ST=1 (Acc+Cls LT)
2 J=2, 3 SEC=6 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT)
3 J=3, 4 SEC=11 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm)
4 J=4, 5 SEC=11 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm)
5 J=5, 6 SEC=6 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT)
6 J=6, 7 SEC=14 NSEG=7 ANG=0 ; L=14,00 - ST=4 (Acc+Cls LT)
7 J=7, 8 SEC=6 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT)
8 J=8, 9 SEC=11 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm)
9 J=9, 10 SEC=11 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=3 (Acc+Arm)
10 J=10, 11 SEC=19 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=5 (Acc+Arm)
11 J=11, 12 SEC=23 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=6 (Acc+Arm)
12 J=12, 13 SEC=27 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=7 (Acc+Arm)
13 J=13, 14 SEC=31 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=8 (Acc+Arm)
14 J=14, 15 SEC=34 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=9 (Acc+Cls LT)
15 J=15, 16 SEC=38 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=10 (Acc+Cls LT)
16 J=16, 17 SEC=42 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=11 (Acc+Cls LT)
17 J=17, 18 SEC=46 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=12 (Acc+Cls LT)
18 J=18, 19 SEC=50 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=13 (Acc+Cls LT)
19 J=19, 20 SEC=54 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=14 (Acc+Cls LT)
20 J=20, 21 SEC=58 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=15 (Acc+Cls LT)
21 J=21, 22 SEC=62 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=16 (Acc+Cls LT)
22 J=22, 23 SEC=66 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=17 (Acc+Cls LT)
23 J=23, 24 SEC=70 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=18 (Acc+Cls LT)
24 J=24, 25 SEC=74 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=19 (Acc+Cls LT)
25 J=25, 26 SEC=78 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=20 (Acc+Cls LT)
26 J=26, 27 SEC=82 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=21 (Acc+Cls LT)
27 J=27, 28 SEC=86 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=22 (Acc+Cls LT)
28 J=28, 29 SEC=90 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=23 (Acc+Cls LT)
29 J=29, 30 SEC=94 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=24 (Acc+Cls LT)
30 J=30, 31 SEC=98 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=25 (Acc+Cls LT)
31 J=31, 32 SEC=102 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=26 (Acc+Cls LT)

```

```

32 J=32, 33 SEC=106 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=27 (Acc+Cls LT)
33 J=33, 34 SEC=110 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=28 (Acc+Cls LT)
34 J=34, 35 SEC=114 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=29 (Acc+Cls LT)
35 J=35, 36 SEC=118 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=30 (Acc+Cls LT)
36 J=36, 37 SEC=122 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=31 (Acc+Cls LT)
37 J=37, 38 SEC=126 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=32 (Acc+Cls LT)
38 J=38, 39 SEC=130 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=33 (Acc+Cls LT)
39 J=39, 40 SEC=134 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=34 (Acc+Cls LT)
40 J=40, 41 SEC=138 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=35 (Acc+Cls LT)
41 J=41, 42 SEC=142 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=37 (Acc+Cls LT)
42 J=42, 43 SEC=142 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=37 (Acc+Cls LT)
43 J=43, 44 SEC=146 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=38 (Acc+Cls LT)
44 J=44, 45 SEC=150 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=39 (Acc+Cls LT)
45 J=45, 46 SEC=154 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=40 (Acc+Cls LT)
46 J=46, 47 SEC=159 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=42 (Acc+Arm)
47 J=47, 48 SEC=159 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=42 (Acc+Arm)
48 J=48, 49 SEC=163 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=43 (Acc+Arm)
49 J=49, 50 SEC=167 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=44 (Acc+Arm)
50 J=50, 51 SEC=171 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=45 (Acc+Arm)
51 J=51, 52 SEC=175 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=46 (Acc+Arm)
52 J=52, 53 SEC=178 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=47 (Acc+Cls LT)
53 J=53, 54 SEC=182 NSEG=20 ANG=0 ; L=40,00 - ST=48 (Acc+Cls LT)
54 J=54, 55 SEC=178 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=47 (Acc+Cls LT)
55 J=55, 56 SEC=175 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=46 (Acc+Arm)
56 J=56, 57 SEC=175 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=46 (Acc+Arm)
57 J=57, 58 SEC=178 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=47 (Acc+Cls LT)
58 J=58, 59 SEC=182 NSEG=20 ANG=0 ; L=40,00 - ST=48 (Acc+Cls LT)
59 J=59, 60 SEC=178 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=47 (Acc+Cls LT)
60 J=60, 61 SEC=175 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=46 (Acc+Arm)
61 J=61, 62 SEC=171 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=45 (Acc+Arm)
62 J=62, 63 SEC=167 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=44 (Acc+Arm)
63 J=63, 64 SEC=163 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=43 (Acc+Arm)
64 J=64, 65 SEC=159 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=42 (Acc+Arm)
65 J=65, 66 SEC=159 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=42 (Acc+Arm)
66 J=66, 67 SEC=154 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=40 (Acc+Cls LT)
67 J=67, 68 SEC=150 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=39 (Acc+Cls LT)
68 J=68, 69 SEC=146 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=38 (Acc+Cls LT)
69 J=69, 70 SEC=142 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=37 (Acc+Cls LT)
70 J=70, 71 SEC=142 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=37 (Acc+Cls LT)
71 J=71, 72 SEC=138 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=35 (Acc+Cls LT)
72 J=72, 73 SEC=134 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=34 (Acc+Cls LT)
73 J=73, 74 SEC=130 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=33 (Acc+Cls LT)
74 J=74, 75 SEC=126 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=32 (Acc+Cls LT)
75 J=75, 76 SEC=122 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=31 (Acc+Cls LT)
76 J=76, 77 SEC=118 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=30 (Acc+Cls LT)
77 J=77, 78 SEC=114 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=29 (Acc+Cls LT)
78 J=78, 79 SEC=110 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=28 (Acc+Cls LT)
79 J=79, 80 SEC=106 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=27 (Acc+Cls LT)
80 J=80, 81 SEC=102 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=26 (Acc+Cls LT)
81 J=81, 82 SEC=98 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=25 (Acc+Cls LT)
82 J=82, 83 SEC=94 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=24 (Acc+Cls LT)
83 J=83, 84 SEC=90 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=23 (Acc+Cls LT)
84 J=84, 85 SEC=86 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=22 (Acc+Cls LT)
85 J=85, 86 SEC=82 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=21 (Acc+Cls LT)
86 J=86, 87 SEC=78 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=20 (Acc+Cls LT)
87 J=87, 88 SEC=74 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=19 (Acc+Cls LT)
88 J=88, 89 SEC=70 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=18 (Acc+Cls LT)
89 J=89, 90 SEC=66 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=17 (Acc+Cls LT)
90 J=90, 91 SEC=62 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=16 (Acc+Cls LT)
91 J=91, 92 SEC=58 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=15 (Acc+Cls LT)
92 J=92, 93 SEC=54 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=14 (Acc+Cls LT)
93 J=93, 94 SEC=50 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=13 (Acc+Cls LT)
94 J=94, 95 SEC=46 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=12 (Acc+Cls LT)
95 J=95, 96 SEC=42 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=11 (Acc+Cls LT)
96 J=96, 97 SEC=38 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=10 (Acc+Cls LT)
97 J=97, 98 SEC=34 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=9 (Acc+Cls LT)
98 J=98, 99 SEC=31 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=8 (Acc+Arm)
99 J=99, 100 SEC=27 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=7 (Acc+Arm)
100 J=100, 101 SEC=23 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=6 (Acc+Arm)
101 J=101, 102 SEC=19 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=5 (Acc+Arm)
102 J=102, 103 SEC=11 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=3 (Acc+Arm)
103 J=103, 104 SEC=11 NSEG=1 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm)
104 J=104, 105 SEC=6 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT)
105 J=105, 106 SEC=186 NSEG=12 ANG=0 ; L=24,00 - ST=49 (Acc+Cls LT)

```

END

**DESCRIZIONE DEL MODELLO: Viadotto Salso Tronco 1 Carreggiata DX**  
**modello con le proprietà geometriche della sezione mista per azioni di breve durata con**  
**soletta fessurata in appoggio**

```

SYSTEM
  DOF=UX,UY,UZ,RX,RY,RZ  LENGTH=m   FORCE=KN   LINES=59
JOINT
 1   X=0.00    Y=0.00    Z=0.97
 2   X=0.00    Y=12.00   Z=0.94
 3   X=0.00    Y=17.00   Z=0.63
 4   X=0.00    Y=22.00   Z=0.37
 5   X=0.00    Y=27.00   Z=0.66
 6   X=0.00    Y=32.00   Z=0.98
 7   X=0.00    Y=46.00   Z=0.98
 8   X=0.00    Y=51.00   Z=0.66
 9   X=0.00    Y=56.00   Z=0.38
10   X=0.00    Y=57.00   Z=0.38
11   X=0.00    Y=58.00   Z=0.37
12   X=0.00    Y=59.00   Z=0.36
13   X=0.00    Y=60.00   Z=0.35
14   X=0.00    Y=61.00   Z=0.93
15   X=0.00    Y=62.00   Z=0.93
16   X=0.00    Y=63.00   Z=0.93
17   X=0.00    Y=64.00   Z=0.93
18   X=0.00    Y=65.00   Z=0.92
19   X=0.00    Y=66.00   Z=1.00
20   X=0.00    Y=67.00   Z=0.99
21   X=0.00    Y=68.00   Z=0.99
22   X=0.00    Y=69.00   Z=0.99
23   X=0.00    Y=70.00   Z=0.99
24   X=0.00    Y=71.00   Z=0.99
25   X=0.00    Y=72.00   Z=0.98
26   X=0.00    Y=73.00   Z=0.98
27   X=0.00    Y=74.00   Z=0.98
28   X=0.00    Y=75.00   Z=0.97
29   X=0.00    Y=76.00   Z=0.97
30   X=0.00    Y=77.00   Z=0.97
31   X=0.00    Y=78.00   Z=0.97
32   X=0.00    Y=79.00   Z=0.96
33   X=0.00    Y=80.00   Z=0.96
34   X=0.00    Y=81.00   Z=0.96
35   X=0.00    Y=82.00   Z=0.96
36   X=0.00    Y=83.00   Z=0.95
37   X=0.00    Y=84.00   Z=0.95
38   X=0.00    Y=85.00   Z=0.95
39   X=0.00    Y=86.00   Z=0.95
40   X=0.00    Y=87.00   Z=0.94
41   X=0.00    Y=88.00   Z=0.81
42   X=0.00    Y=89.00   Z=0.81
43   X=0.00    Y=90.00   Z=0.80
44   X=0.00    Y=91.00   Z=0.80
45   X=0.00    Y=92.00   Z=0.80
46   X=0.00    Y=93.00   Z=0.03
47   X=0.00    Y=94.00   Z=0.03
48   X=0.00    Y=95.00   Z=0.02
49   X=0.00    Y=96.00   Z=0.02
50   X=0.00    Y=97.00   Z=0.01
51   X=0.00    Y=98.00   Z=0.00
52   X=0.00    Y=103.00  Z=0.39
53   X=0.00    Y=108.00  Z=0.83
54   X=0.00    Y=148.00  Z=0.83
55   X=0.00    Y=153.00  Z=0.39
56   X=0.00    Y=158.00  Z=0.00
57   X=0.00    Y=163.00  Z=0.39
58   X=0.00    Y=168.00  Z=0.83
59   X=0.00    Y=208.00  Z=0.83
60   X=0.00    Y=213.00  Z=0.39
61   X=0.00    Y=218.00  Z=0.00
62   X=0.00    Y=219.00  Z=0.01
63   X=0.00    Y=220.00  Z=0.02
64   X=0.00    Y=221.00  Z=0.02
65   X=0.00    Y=222.00  Z=0.03
66   X=0.00    Y=223.00  Z=0.03

```

67	X=0.00	Y=224.00	Z=0.80
68	X=0.00	Y=225.00	Z=0.80
69	X=0.00	Y=226.00	Z=0.80
70	X=0.00	Y=227.00	Z=0.81
71	X=0.00	Y=228.00	Z=0.81
72	X=0.00	Y=229.00	Z=0.94
73	X=0.00	Y=230.00	Z=0.95
74	X=0.00	Y=231.00	Z=0.95
75	X=0.00	Y=232.00	Z=0.95
76	X=0.00	Y=233.00	Z=0.95
77	X=0.00	Y=234.00	Z=0.96
78	X=0.00	Y=235.00	Z=0.96
79	X=0.00	Y=236.00	Z=0.96
80	X=0.00	Y=237.00	Z=0.96
81	X=0.00	Y=238.00	Z=0.97
82	X=0.00	Y=239.00	Z=0.97
83	X=0.00	Y=240.00	Z=0.97
84	X=0.00	Y=241.00	Z=0.97
85	X=0.00	Y=242.00	Z=0.98
86	X=0.00	Y=243.00	Z=0.98
87	X=0.00	Y=244.00	Z=0.98
88	X=0.00	Y=245.00	Z=0.99
89	X=0.00	Y=246.00	Z=0.99
90	X=0.00	Y=247.00	Z=0.99
91	X=0.00	Y=248.00	Z=0.99
92	X=0.00	Y=249.00	Z=0.99
93	X=0.00	Y=250.00	Z=1.00
94	X=0.00	Y=251.00	Z=0.92
95	X=0.00	Y=252.00	Z=0.93
96	X=0.00	Y=253.00	Z=0.93
97	X=0.00	Y=254.00	Z=0.93
98	X=0.00	Y=255.00	Z=0.93
99	X=0.00	Y=256.00	Z=0.35
100	X=0.00	Y=257.00	Z=0.36
101	X=0.00	Y=258.00	Z=0.37
102	X=0.00	Y=259.00	Z=0.38
103	X=0.00	Y=260.00	Z=0.38
104	X=0.00	Y=265.00	Z=0.67
105	X=0.00	Y=270.00	Z=0.99
106	X=0.00	Y=294.00	Z=1.02

#### RESTRAINT

ADD=1	DOF=U1 , U2 , U3 , R2 , R3
ADD=2	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=3	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=4	DOF=U1 , U3 , R2 , R3
ADD=5	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=6	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=7	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=8	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=9	DOF=U1 , U3 , R2 , R3
ADD=10	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=11	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=12	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=13	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=14	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=15	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=16	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=17	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=18	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=19	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=20	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=21	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=22	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=23	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=24	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=25	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=26	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=27	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=28	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=29	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=30	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=31	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=32	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=33	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=34	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=35	DOF=U1 , R2 , R3
ADD=36	DOF=U1 , R2 , R3

```

ADD=37  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=38  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=39  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=40  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=41  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=42  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=43  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=44  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=45  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=46  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=47  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=48  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=49  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=50  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=51  DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3
ADD=52  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=53  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=54  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=55  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=56  DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3
ADD=57  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=58  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=59  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=60  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=61  DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3
ADD=62  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=63  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=64  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=65  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=66  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=67  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=68  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=69  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=70  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=71  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=72  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=73  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=74  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=75  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=76  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=77  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=78  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=79  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=80  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=81  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=82  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=83  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=84  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=85  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=86  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=87  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=88  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=89  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=90  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=91  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=92  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=93  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=94  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=95  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=96  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=97  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=98  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=99  DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=100 DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=101 DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=102 DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=103 DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3
ADD=104 DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=105 DOF=U1 ,R2 ,R3
ADD=106 DOF=U1 ,U3 ,R2 ,R3

```

PATTERN  
 NAME=TEMP  
 NAME=PRES

MATERIAL  
 NAME=1FR IDES=N

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=2FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=3FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=4FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=5FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=6FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=7FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=8FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=9FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=10FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=11FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=12FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=13FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=14FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=15FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=16FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=17FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=18FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=19FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=20FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=21FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=22FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=23FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=24FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=25FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=26FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=27FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=28FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=29FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=30FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=31FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=32FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=33FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=34FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=35FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=36FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=37FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=38FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=39FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=40FR IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=41FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=42FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=43FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=44FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=45FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=46FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=47FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=48FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=49FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=50FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=51FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=52FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=53FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=54FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=55FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=56FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=57FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=58FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=59FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=60FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=61FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=62FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=63FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=64FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=65FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=66FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=67FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=68FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=69FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=70FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=71FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=72FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=73FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=74FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=75FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=76FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=77FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=78FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=79FR IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=80FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=81FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=82FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=83FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=84FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=85FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=86FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=87FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=88FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=89FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=90FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=91FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=92FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=93FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=94FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=95FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=96FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=97FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=98FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=99FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=100FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=101FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=102FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=103FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=104FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=105FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=106FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=107FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=108FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=109FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=110FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=111FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=112FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=113FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=114FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=115FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=116FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=117FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=118FR IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=119FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=120FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=121FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=122FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=123FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=124FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=125FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=126FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=127FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=128FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=129FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=130FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=131FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=132FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=133FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=134FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=135FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=136FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=137FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=138FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=139FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=140FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=141FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=142FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=143FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=144FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=145FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=146FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=147FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=148FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=149FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=150FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=151FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=152FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=153FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=154FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=155FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=156FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=157FR IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=158FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=159FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=160FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=161FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=162FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=163FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=164FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=165FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=166FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=167FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=168FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=169FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=170FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=171FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=172FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=173FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=174FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=175FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=176FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=177FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=178FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=179FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=180FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=181FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=182FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=183FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=184FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=185FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=186FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=187FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=188FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0

```

#### FRAME SECTION

```

; Elenco MATERIALI (ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)
NAME=1 MAT=1FR A=0.3600 J=0 I=0.1348014,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls BT)
NAME=2 MAT=2FR A=0.1875 J=0 I=0.1038943,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls LT)
NAME=3 MAT=3FR A=0.1136 J=0 I=0.0631144,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Arm)
NAME=4 MAT=4FR A=0.0976 J=0 I=0.0459570,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Solo Acc)
NAME=5 MAT=5FR A=0.4134 J=0 I=0.1788284,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls BT)
NAME=6 MAT=6FR A=0.2409 J=0 I=0.1353770,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls LT)
NAME=7 MAT=7FR A=0.1670 J=0 I=0.0900930,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Arm)
NAME=8 MAT=8FR A=0.1510 J=0 I=0.0742372,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Solo Acc)
NAME=9 MAT=9FR A=0.4871 J=0 I=0.2353713,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls BT)
NAME=10 MAT=10FR A=0.3146 J=0 I=0.1791243,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls LT)
NAME=11 MAT=11FR A=0.2407 J=0 I=0.1309016,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Arm)
NAME=12 MAT=12FR A=0.2136 J=0 I=0.1045318,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Solo Acc)

```

NAME=13 MAT=13FR A=0.4145 J=0 I=0.1396121,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls BT)  
 NAME=14 MAT=14FR A=0.2063 J=0 I=0.1098003,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls LT)  
 NAME=15 MAT=15FR A=0.1171 J=0 I=0.0662174,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Arm)  
 NAME=16 MAT=16FR A=0.0976 J=0 I=0.0459570,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Solo Acc)  
 NAME=17 MAT=17FR A=0.5533 J=0 I=0.2511382,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls BT)  
 NAME=18 MAT=18FR A=0.3394 J=0 I=0.1931061,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls LT)  
 NAME=19 MAT=19FR A=0.2478 J=0 I=0.1383885,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Arm)  
 NAME=20 MAT=20FR A=0.2139 J=0 I=0.1059768,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Solo Acc)  
 NAME=21 MAT=21FR A=0.5539 J=0 I=0.2571513,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Acc+Cls BT)  
 NAME=22 MAT=22FR A=0.3400 J=0 I=0.1978338,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Acc+Cls LT)  
 NAME=23 MAT=23FR A=0.2484 J=0 I=0.1419598,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Acc+Arm)  
 NAME=24 MAT=24FR A=0.2145 J=0 I=0.1088990,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=6 (Solo Acc)  
 NAME=25 MAT=25FR A=0.5542 J=0 I=0.2601877,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Acc+Cls BT)  
 NAME=26 MAT=26FR A=0.3403 J=0 I=0.2002211,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Acc+Cls LT)  
 NAME=27 MAT=27FR A=0.2487 J=0 I=0.1437639,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Acc+Arm)  
 NAME=28 MAT=28FR A=0.2148 J=0 I=0.1103761,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=7 (Solo Acc)  
 NAME=29 MAT=29FR A=0.5548 J=0 I=0.2663203,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Acc+Cls BT)  
 NAME=30 MAT=30FR A=0.3409 J=0 I=0.2050428,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Acc+Cls LT)  
 NAME=31 MAT=31FR A=0.2493 J=0 I=0.1474094,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Acc+Arm)  
 NAME=32 MAT=32FR A=0.2154 J=0 I=0.1133627,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=8 (Solo Acc)  
 NAME=33 MAT=33FR A=0.4783 J=0 I=0.2034123,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Acc+Cls BT)  
 NAME=34 MAT=34FR A=0.2644 J=0 I=0.1566116,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Acc+Cls LT)  
 NAME=35 MAT=35FR A=0.1728 J=0 I=0.1022663,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Acc+Arm)  
 NAME=36 MAT=36FR A=0.1528 J=0 I=0.0815144,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=9 (Solo Acc)  
 NAME=37 MAT=37FR A=0.4788 J=0 I=0.2081359,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Acc+Cls BT)  
 NAME=38 MAT=38FR A=0.2649 J=0 I=0.1602950,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Acc+Cls LT)  
 NAME=39 MAT=39FR A=0.1733 J=0 I=0.1048168,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Acc+Arm)  
 NAME=40 MAT=40FR A=0.1533 J=0 I=0.0836621,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=10 (Solo Acc)  
 NAME=41 MAT=41FR A=0.4790 J=0 I=0.2105210,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Acc+Cls BT)  
 NAME=42 MAT=42FR A=0.2652 J=0 I=0.1621546,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Acc+Cls LT)  
 NAME=43 MAT=43FR A=0.1735 J=0 I=0.1061051,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Acc+Arm)  
 NAME=44 MAT=44FR A=0.1535 J=0 I=0.0847474,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=11 (Solo Acc)  
 NAME=45 MAT=45FR A=0.4793 J=0 I=0.2129216,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Acc+Cls BT)  
 NAME=46 MAT=46FR A=0.2654 J=0 I=0.1640260,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Acc+Cls LT)  
 NAME=47 MAT=47FR A=0.1738 J=0 I=0.1074020,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Acc+Arm)  
 NAME=48 MAT=48FR A=0.1538 J=0 I=0.0858404,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=12 (Solo Acc)  
 NAME=49 MAT=49FR A=0.4798 J=0 I=0.2177694,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Acc+Cls BT)  
 NAME=50 MAT=50FR A=0.2659 J=0 I=0.1678048,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Acc+Cls LT)  
 NAME=51 MAT=51FR A=0.1743 J=0 I=0.1100218,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Acc+Arm)  
 NAME=52 MAT=52FR A=0.1543 J=0 I=0.0880495,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=13 (Solo Acc)  
 NAME=53 MAT=53FR A=0.4259 J=0 I=0.1649548,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=14 (Acc+Cls BT)  
 NAME=54 MAT=54FR A=0.2121 J=0 I=0.1301240,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=14 (Acc+Cls LT)  
 NAME=55 MAT=55FR A=0.1204 J=0 I=0.0790172,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=14 (Acc+Arm)  
 NAME=56 MAT=56FR A=0.1004 J=0 I=0.0552577,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=14 (Solo Acc)  
 NAME=57 MAT=57FR A=0.4263 J=0 I=0.1686725,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=15 (Acc+Cls BT)  
 NAME=58 MAT=58FR A=0.2125 J=0 I=0.1330530,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=15 (Acc+Cls LT)  
 NAME=59 MAT=59FR A=0.1208 J=0 I=0.0808735,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=15 (Acc+Arm)  
 NAME=60 MAT=60FR A=0.1008 J=0 I=0.0566655,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=15 (Solo Acc)  
 NAME=61 MAT=61FR A=0.4265 J=0 I=0.1705494,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=16 (Acc+Cls BT)  
 NAME=62 MAT=62FR A=0.2127 J=0 I=0.1345313,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=16 (Acc+Cls LT)  
 NAME=63 MAT=63FR A=0.1210 J=0 I=0.0818107,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=16 (Acc+Arm)  
 NAME=64 MAT=64FR A=0.1010 J=0 I=0.0573769,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=16 (Solo Acc)  
 NAME=65 MAT=65FR A=0.4269 J=0 I=0.1743397,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=17 (Acc+Cls BT)  
 NAME=66 MAT=66FR A=0.2131 J=0 I=0.1375156,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=17 (Acc+Cls LT)  
 NAME=67 MAT=67FR A=0.1214 J=0 I=0.0837033,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=17 (Acc+Arm)  
 NAME=68 MAT=68FR A=0.1014 J=0 I=0.0588147,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=17 (Solo Acc)  
 NAME=69 MAT=69FR A=0.4271 J=0 I=0.1762531,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=18 (Acc+Cls BT)  
 NAME=70 MAT=70FR A=0.2133 J=0 I=0.1390215,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=18 (Acc+Cls LT)  
 NAME=71 MAT=71FR A=0.1216 J=0 I=0.0846587,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=18 (Acc+Arm)  
 NAME=72 MAT=72FR A=0.1016 J=0 I=0.0595411,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=18 (Solo Acc)  
 NAME=73 MAT=73FR A=0.4253 J=0 I=0.1594685,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=19 (Acc+Cls BT)  
 NAME=74 MAT=74FR A=0.2115 J=0 I=0.1257991,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=19 (Acc+Cls LT)  
 NAME=75 MAT=75FR A=0.1198 J=0 I=0.0762778,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=19 (Acc+Arm)  
 NAME=76 MAT=76FR A=0.0998 J=0 I=0.0531834,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=19 (Solo Acc)  
 NAME=77 MAT=77FR A=0.4277 J=0 I=0.1820662,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=20 (Acc+Cls BT)  
 NAME=78 MAT=78FR A=0.2139 J=0 I=0.1435949,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=20 (Acc+Cls LT)  
 NAME=79 MAT=79FR A=0.1222 J=0 I=0.0875614,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=20 (Acc+Arm)  
 NAME=80 MAT=80FR A=0.1022 J=0 I=0.0617508,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=20 (Solo Acc)  
 NAME=81 MAT=81FR A=0.4279 J=0 I=0.1840284,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=21 (Acc+Cls BT)  
 NAME=82 MAT=82FR A=0.2141 J=0 I=0.1451379,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=21 (Acc+Cls LT)  
 NAME=83 MAT=83FR A=0.1224 J=0 I=0.0885411,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=21 (Acc+Arm)  
 NAME=84 MAT=84FR A=0.1024 J=0 I=0.0624975,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=21 (Solo Acc)  
 NAME=85 MAT=85FR A=0.4283 J=0 I=0.1879896,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=22 (Acc+Cls BT)  
 NAME=86 MAT=86FR A=0.2145 J=0 I=0.1482518,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=22 (Acc+Cls LT)  
 NAME=87 MAT=87FR A=0.1228 J=0 I=0.0905190,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=22 (Acc+Arm)  
 NAME=88 MAT=88FR A=0.1028 J=0 I=0.0640062,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=22 (Solo Acc)  
 NAME=89 MAT=89FR A=0.4285 J=0 I=0.1899886,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=23 (Acc+Cls BT)  
 NAME=90 MAT=90FR A=0.2147 J=0 I=0.1498228,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=23 (Acc+Cls LT)

NAME=91 MAT=91FR A=0.1230 J=0 I=0.0915171,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=23 (Acc+Arm)  
 NAME=92 MAT=92FR A=0.1030 J=0 I=0.0647682,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=23 (Solo Acc)  
 NAME=93 MAT=93FR A=0.4289 J=0 I=0.1940238,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=24 (Acc+Cls BT)  
 NAME=94 MAT=94FR A=0.2151 J=0 I=0.1529927,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=24 (Acc+Cls LT)  
 NAME=95 MAT=95FR A=0.1234 J=0 I=0.0935318,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=24 (Acc+Arm)  
 NAME=96 MAT=96FR A=0.1034 J=0 I=0.0663075,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=24 (Solo Acc)  
 NAME=97 MAT=97FR A=0.4291 J=0 I=0.1960599,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=25 (Acc+Cls BT)  
 NAME=98 MAT=98FR A=0.2153 J=0 I=0.1545918,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=25 (Acc+Cls LT)  
 NAME=99 MAT=99FR A=0.1236 J=0 I=0.0945485,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=25 (Acc+Arm)  
 NAME=100 MAT=100FR A=0.1036 J=0 I=0.0670848,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=25 (Solo Acc)  
 NAME=101 MAT=101FR A=0.4293 J=0 I=0.1981084,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=26 (Acc+Cls BT)  
 NAME=102 MAT=102FR A=0.2155 J=0 I=0.1562002,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=26 (Acc+Cls LT)  
 NAME=103 MAT=103FR A=0.1238 J=0 I=0.0955712,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=26 (Acc+Arm)  
 NAME=104 MAT=104FR A=0.1038 J=0 I=0.0678674,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=26 (Solo Acc)  
 NAME=105 MAT=105FR A=0.4297 J=0 I=0.2022427,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=27 (Acc+Cls BT)  
 NAME=106 MAT=106FR A=0.2159 J=0 I=0.1594452,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=27 (Acc+Cls LT)  
 NAME=107 MAT=107FR A=0.1242 J=0 I=0.0976354,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=27 (Acc+Arm)  
 NAME=108 MAT=108FR A=0.1042 J=0 I=0.0694479,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=27 (Solo Acc)  
 NAME=109 MAT=109FR A=0.4299 J=0 I=0.2043286,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=28 (Acc+Cls BT)  
 NAME=110 MAT=110FR A=0.2161 J=0 I=0.1610819,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=28 (Acc+Cls LT)  
 NAME=111 MAT=111FR A=0.1244 J=0 I=0.0986768,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=28 (Acc+Arm)  
 NAME=112 MAT=112FR A=0.1044 J=0 I=0.0702459,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=28 (Solo Acc)  
 NAME=113 MAT=113FR A=0.4303 J=0 I=0.2085378,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=29 (Acc+Cls BT)  
 NAME=114 MAT=114FR A=0.2165 J=0 I=0.1643835,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=29 (Acc+Cls LT)  
 NAME=115 MAT=115FR A=0.1248 J=0 I=0.1007782,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=29 (Acc+Arm)  
 NAME=116 MAT=116FR A=0.1048 J=0 I=0.0718575,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=29 (Solo Acc)  
 NAME=117 MAT=117FR A=0.4299 J=0 I=0.2043286,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=30 (Acc+Cls BT)  
 NAME=118 MAT=118FR A=0.2161 J=0 I=0.1610819,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=30 (Acc+Cls LT)  
 NAME=119 MAT=119FR A=0.1244 J=0 I=0.0986768,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=30 (Acc+Arm)  
 NAME=120 MAT=120FR A=0.1044 J=0 I=0.0702459,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=30 (Solo Acc)  
 NAME=121 MAT=121FR A=0.4309 J=0 I=0.2149458,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=31 (Acc+Cls BT)  
 NAME=122 MAT=122FR A=0.2171 J=0 I=0.1694070,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=31 (Acc+Cls LT)  
 NAME=123 MAT=123FR A=0.1254 J=0 I=0.1039771,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=31 (Acc+Arm)  
 NAME=124 MAT=124FR A=0.1054 J=0 I=0.0743140,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=31 (Solo Acc)  
 NAME=125 MAT=125FR A=0.4311 J=0 I=0.2171069,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=32 (Acc+Cls BT)  
 NAME=126 MAT=126FR A=0.2173 J=0 I=0.1711005,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=32 (Acc+Cls LT)  
 NAME=127 MAT=127FR A=0.1256 J=0 I=0.1050559,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=32 (Acc+Arm)  
 NAME=128 MAT=128FR A=0.1056 J=0 I=0.0751433,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=32 (Solo Acc)  
 NAME=129 MAT=129FR A=0.4313 J=0 I=0.2192807,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=33 (Acc+Cls BT)  
 NAME=130 MAT=130FR A=0.2175 J=0 I=0.1728035,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=33 (Acc+Cls LT)  
 NAME=131 MAT=131FR A=0.1258 J=0 I=0.1061410,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=33 (Acc+Arm)  
 NAME=132 MAT=132FR A=0.1058 J=0 I=0.0759778,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=33 (Solo Acc)  
 NAME=133 MAT=133FR A=0.4317 J=0 I=0.2236663,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=34 (Acc+Cls BT)  
 NAME=134 MAT=134FR A=0.2179 J=0 I=0.1762382,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=34 (Acc+Cls LT)  
 NAME=135 MAT=135FR A=0.1262 J=0 I=0.1083301,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=34 (Acc+Arm)  
 NAME=136 MAT=136FR A=0.1062 J=0 I=0.0776627,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=34 (Solo Acc)  
 NAME=137 MAT=137FR A=0.4319 J=0 I=0.2258781,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Acc+Cls BT)  
 NAME=138 MAT=138FR A=0.2181 J=0 I=0.1779698,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Acc+Cls LT)  
 NAME=139 MAT=139FR A=0.1264 J=0 I=0.1094341,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Acc+Arm)  
 NAME=140 MAT=140FR A=0.1064 J=0 I=0.0785131,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=35 (Solo Acc)  
 NAME=141 MAT=141FR A=0.5003 J=0 I=0.3486840,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Acc+Cls BT)  
 NAME=142 MAT=142FR A=0.2864 J=0 I=0.2649403,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Acc+Cls LT)  
 NAME=143 MAT=143FR A=0.1948 J=0 I=0.1738042,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Acc+Arm)  
 NAME=144 MAT=144FR A=0.1748 J=0 I=0.1408759,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=37 (Solo Acc)  
 NAME=145 MAT=145FR A=0.5008 J=0 I=0.3553593,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Acc+Cls BT)  
 NAME=146 MAT=146FR A=0.2869 J=0 I=0.2700479,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Acc+Cls LT)  
 NAME=147 MAT=147FR A=0.1953 J=0 I=0.1773305,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Acc+Arm)  
 NAME=148 MAT=148FR A=0.1753 J=0 I=0.1438693,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=38 (Solo Acc)  
 NAME=149 MAT=149FR A=0.5010 J=0 I=0.3587236,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Acc+Cls BT)  
 NAME=150 MAT=150FR A=0.2872 J=0 I=0.2726218,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Acc+Cls LT)  
 NAME=151 MAT=151FR A=0.1955 J=0 I=0.1791083,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Acc+Arm)  
 NAME=152 MAT=152FR A=0.1755 J=0 I=0.1453791,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=39 (Solo Acc)  
 NAME=153 MAT=153FR A=0.5013 J=0 I=0.3621058,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Acc+Cls BT)  
 NAME=154 MAT=154FR A=0.2874 J=0 I=0.2752092,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Acc+Cls LT)  
 NAME=155 MAT=155FR A=0.1958 J=0 I=0.1808958,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Acc+Arm)  
 NAME=156 MAT=156FR A=0.1758 J=0 I=0.1468976,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=40 (Solo Acc)  
 NAME=157 MAT=157FR A=0.6280 J=0 I=0.5566717,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Acc+Cls BT)  
 NAME=158 MAT=158FR A=0.4141 J=0 I=0.4226888,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Acc+Cls LT)  
 NAME=159 MAT=159FR A=0.3225 J=0 I=0.3114983,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Acc+Arm)  
 NAME=160 MAT=160FR A=0.2886 J=0 I=0.2520222,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=42 (Solo Acc)  
 NAME=161 MAT=161FR A=0.6286 J=0 I=0.5669699,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Acc+Cls BT)  
 NAME=162 MAT=162FR A=0.4147 J=0 I=0.4306665,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Acc+Cls LT)  
 NAME=163 MAT=163FR A=0.3231 J=0 I=0.3176410,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Acc+Arm)  
 NAME=164 MAT=164FR A=0.2892 J=0 I=0.2572246,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=43 (Solo Acc)  
 NAME=165 MAT=165FR A=0.6289 J=0 I=0.5721575,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Acc+Cls BT)  
 NAME=166 MAT=166FR A=0.4150 J=0 I=0.4346854,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Acc+Cls LT)  
 NAME=167 MAT=167FR A=0.3234 J=0 I=0.3207366,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Acc+Arm)  
 NAME=168 MAT=168FR A=0.2895 J=0 I=0.2598473,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=44 (Solo Acc)

```

NAME=169 MAT=169FR A=0.6295 J=0 I=0.5826100,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Acc+Cls BT)
NAME=170 MAT=170FR A=0.4156 J=0 I=0.4427836,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Acc+Cls LT)
NAME=171 MAT=171FR A=0.3240 J=0 I=0.3269763,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Acc+Arm)
NAME=172 MAT=172FR A=0.2901 J=0 I=0.2651358,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=45 (Solo Acc)
NAME=173 MAT=173FR A=0.6298 J=0 I=0.5878749,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Acc+Cls BT)
NAME=174 MAT=174FR A=0.4159 J=0 I=0.4468629,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Acc+Cls LT)
NAME=175 MAT=175FR A=0.3243 J=0 I=0.3301204,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Acc+Arm)
NAME=176 MAT=176FR A=0.2904 J=0 I=0.2678016,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=46 (Solo Acc)
NAME=177 MAT=177FR A=0.4860 J=0 I=0.3922714,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Acc+Cls BT)
NAME=178 MAT=178FR A=0.2722 J=0 I=0.2921081,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Acc+Cls LT)
NAME=179 MAT=179FR A=0.1805 J=0 I=0.1776675,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Acc+Arm)
NAME=180 MAT=180FR A=0.1605 J=0 I=0.1349237,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=47 (Solo Acc)
NAME=181 MAT=181FR A=0.4431 J=0 I=0.2952349,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Acc+Cls BT)
NAME=182 MAT=182FR A=0.2293 J=0 I=0.2287153,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Acc+Cls LT)
NAME=183 MAT=183FR A=0.1376 J=0 I=0.1384063,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Acc+Arm)
NAME=184 MAT=184FR A=0.1176 J=0 I=0.0996470,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=48 (Solo Acc)
NAME=185 MAT=185FR A=0.4231 J=0 I=0.1402687,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Acc+Cls BT)
NAME=186 MAT=186FR A=0.2093 J=0 I=0.1106405,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Acc+Cls LT)
NAME=187 MAT=187FR A=0.1176 J=0 I=0.0666922,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Acc+Arm)
NAME=188 MAT=188FR A=0.0976 J=0 I=0.0459570,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=49 (Solo Acc)

```

**FRAME**

```

; Elenco ASTE (L = Lunghezza; ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)
1   J=1,2     SEC=1      NSEG=6    ANG=0      ; L=12,00 - ST=1 (Acc+Cls BT)
2   J=2,3     SEC=5      NSEG=2    ANG=0      ; L=5,00  - ST=2 (Acc+Cls BT)
3   J=3,4     SEC=11     NSEG=2    ANG=0      ; L=5,00  - ST=3 (Acc+Arm)
4   J=4,5     SEC=11     NSEG=2    ANG=0      ; L=5,00  - ST=3 (Acc+Arm)
5   J=5,6     SEC=5      NSEG=2    ANG=0      ; L=5,00  - ST=2 (Acc+Cls BT)
6   J=6,7     SEC=13     NSEG=7    ANG=0      ; L=14,00 - ST=4 (Acc+Cls BT)
7   J=7,8     SEC=5      NSEG=2    ANG=0      ; L=5,00  - ST=2 (Acc+Cls BT)
8   J=8,9     SEC=11     NSEG=2    ANG=0      ; L=5,00  - ST=3 (Acc+Arm)
9   J=9,10    SEC=11     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=3 (Acc+Arm)
10  J=10,11   SEC=19     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=5 (Acc+Arm)
11  J=11,12   SEC=23     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=6 (Acc+Arm)
12  J=12,13   SEC=27     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=7 (Acc+Arm)
13  J=13,14   SEC=31     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=8 (Acc+Arm)
14  J=14,15   SEC=33     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=9 (Acc+Cls BT)
15  J=15,16   SEC=37     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=10 (Acc+Cls BT)
16  J=16,17   SEC=41     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=11 (Acc+Cls BT)
17  J=17,18   SEC=45     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=12 (Acc+Cls BT)
18  J=18,19   SEC=49     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=13 (Acc+Cls BT)
19  J=19,20   SEC=53     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=14 (Acc+Cls BT)
20  J=20,21   SEC=57     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=15 (Acc+Cls BT)
21  J=21,22   SEC=61     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=16 (Acc+Cls BT)
22  J=22,23   SEC=65     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=17 (Acc+Cls BT)
23  J=23,24   SEC=69     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=18 (Acc+Cls BT)
24  J=24,25   SEC=73     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=19 (Acc+Cls BT)
25  J=25,26   SEC=77     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=20 (Acc+Cls BT)
26  J=26,27   SEC=81     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=21 (Acc+Cls BT)
27  J=27,28   SEC=85     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=22 (Acc+Cls BT)
28  J=28,29   SEC=89     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=23 (Acc+Cls BT)
29  J=29,30   SEC=93     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=24 (Acc+Cls BT)
30  J=30,31   SEC=97     NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=25 (Acc+Cls BT)
31  J=31,32   SEC=101    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=26 (Acc+Cls BT)
32  J=32,33   SEC=105    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=27 (Acc+Cls BT)
33  J=33,34   SEC=109    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=28 (Acc+Cls BT)
34  J=34,35   SEC=113    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=29 (Acc+Cls BT)
35  J=35,36   SEC=117    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=30 (Acc+Cls BT)
36  J=36,37   SEC=121    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=31 (Acc+Cls BT)
37  J=37,38   SEC=125    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=32 (Acc+Cls BT)
38  J=38,39   SEC=129    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=33 (Acc+Cls BT)
39  J=39,40   SEC=133    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=34 (Acc+Cls BT)
40  J=40,41   SEC=137    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=35 (Acc+Cls BT)
41  J=41,42   SEC=141    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=37 (Acc+Cls BT)
42  J=42,43   SEC=141    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=37 (Acc+Cls BT)
43  J=43,44   SEC=145    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=38 (Acc+Cls BT)
44  J=44,45   SEC=149    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=39 (Acc+Cls BT)
45  J=45,46   SEC=153    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=40 (Acc+Cls BT)
46  J=46,47   SEC=159    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=42 (Acc+Arm)
47  J=47,48   SEC=159    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=42 (Acc+Arm)
48  J=48,49   SEC=163    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=43 (Acc+Arm)
49  J=49,50   SEC=167    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=44 (Acc+Arm)
50  J=50,51   SEC=171    NSEG=1    ANG=0      ; L=1,00   - ST=45 (Acc+Arm)
51  J=51,52   SEC=175    NSEG=2    ANG=0      ; L=5,00   - ST=46 (Acc+Arm)
52  J=52,53   SEC=177    NSEG=2    ANG=0      ; L=5,00   - ST=47 (Acc+Cls BT)
53  J=53,54   SEC=181    NSEG=20   ANG=0      ; L=40,00  - ST=48 (Acc+Cls BT)
54  J=54,55   SEC=177    NSEG=2    ANG=0      ; L=5,00   - ST=47 (Acc+Cls BT)
55  J=55,56   SEC=175    NSEG=2    ANG=0      ; L=5,00   - ST=46 (Acc+Arm)

```

```

56 J=56,57 SEC=175 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=46 (Acc+Arm)
57 J=57,58 SEC=177 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=47 (Acc+Cls BT)
58 J=58,59 SEC=181 NSEG=20 ANG=0 ; L=40,00 - ST=48 (Acc+Cls BT)
59 J=59,60 SEC=177 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=47 (Acc+Cls BT)
60 J=60,61 SEC=175 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=46 (Acc+Arm)
61 J=61,62 SEC=171 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=45 (Acc+Arm)
62 J=62,63 SEC=167 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=44 (Acc+Arm)
63 J=63,64 SEC=163 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=43 (Acc+Arm)
64 J=64,65 SEC=159 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=42 (Acc+Arm)
65 J=65,66 SEC=159 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=42 (Acc+Arm)
66 J=66,67 SEC=153 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=40 (Acc+Cls BT)
67 J=67,68 SEC=149 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=39 (Acc+Cls BT)
68 J=68,69 SEC=145 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=38 (Acc+Cls BT)
69 J=69,70 SEC=141 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=37 (Acc+Cls BT)
70 J=70,71 SEC=141 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=37 (Acc+Cls BT)
71 J=71,72 SEC=137 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=35 (Acc+Cls BT)
72 J=72,73 SEC=133 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=34 (Acc+Cls BT)
73 J=73,74 SEC=129 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=33 (Acc+Cls BT)
74 J=74,75 SEC=125 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=32 (Acc+Cls BT)
75 J=75,76 SEC=121 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=31 (Acc+Cls BT)
76 J=76,77 SEC=117 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=30 (Acc+Cls BT)
77 J=77,78 SEC=113 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=29 (Acc+Cls BT)
78 J=78,79 SEC=109 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=28 (Acc+Cls BT)
79 J=79,80 SEC=105 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=27 (Acc+Cls BT)
80 J=80,81 SEC=101 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=26 (Acc+Cls BT)
81 J=81,82 SEC=97 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=25 (Acc+Cls BT)
82 J=82,83 SEC=93 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=24 (Acc+Cls BT)
83 J=83,84 SEC=89 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=23 (Acc+Cls BT)
84 J=84,85 SEC=85 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=22 (Acc+Cls BT)
85 J=85,86 SEC=81 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=21 (Acc+Cls BT)
86 J=86,87 SEC=77 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=20 (Acc+Cls BT)
87 J=87,88 SEC=73 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=19 (Acc+Cls BT)
88 J=88,89 SEC=69 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=18 (Acc+Cls BT)
89 J=89,90 SEC=65 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=17 (Acc+Cls BT)
90 J=90,91 SEC=61 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=16 (Acc+Cls BT)
91 J=91,92 SEC=57 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=15 (Acc+Cls BT)
92 J=92,93 SEC=53 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=14 (Acc+Cls BT)
93 J=93,94 SEC=49 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=13 (Acc+Cls BT)
94 J=94,95 SEC=45 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=12 (Acc+Cls BT)
95 J=95,96 SEC=41 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=11 (Acc+Cls BT)
96 J=96,97 SEC=37 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=10 (Acc+Cls BT)
97 J=97,98 SEC=33 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=9 (Acc+Cls BT)
98 J=98,99 SEC=31 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=8 (Acc+Arm)
99 J=99,100 SEC=27 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=7 (Acc+Arm)
100 J=100,101 SEC=23 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=6 (Acc+Arm)
101 J=101,102 SEC=19 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=5 (Acc+Arm)
102 J=102,103 SEC=11 NSEG=1 ANG=0 ; L=1,00 - ST=3 (Acc+Arm)
103 J=103,104 SEC=11 NSEG=1 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm)
104 J=104,105 SEC=5 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT)
105 J=105,106 SEC=185 NSEG=12 ANG=0 ; L=24,00 - ST=49 (Acc+Cls BT)

```

END

## **DESCRIZIONE DEL MODELLO: Viadotto SALSO Tronco 3**

**modello con le proprietà geometriche della sola sezione in acciaio**

```
SYSTEM
  DOF=UX,UY,UZ,RX,RY,RZ  LENGTH=m  FORCE=KN  LINES=59
```

### JOINT

```
1   X=0.00      Y=0.00      Z=0.00
2   X=0.00      Y=4.00      Z=0.00
3   X=0.00      Y=14.00     Z=0.00
4   X=0.00      Y=24.00     Z=0.00
5   X=0.00      Y=29.00     Z=0.00
6   X=0.00      Y=34.00     Z=0.00
7   X=0.00      Y=39.00     Z=0.00
8   X=0.00      Y=44.00     Z=0.00
9   X=0.00      Y=54.00     Z=0.00
10  X=0.00      Y=58.00     Z=0.00
11  X=0.00      Y=63.00     Z=0.00
12  X=0.00      Y=68.00     Z=0.00
13  X=0.00      Y=73.00     Z=0.00
14  X=0.00      Y=78.00     Z=0.00
15  X=0.00      Y=88.00     Z=0.00
16  X=0.00      Y=92.00     Z=0.00
17  X=0.00      Y=97.00     Z=0.00
18  X=0.00      Y=102.00    Z=0.00
19  X=0.00      Y=107.00    Z=0.00
20  X=0.00      Y=112.00    Z=0.00
21  X=0.00      Y=122.00    Z=0.00
22  X=0.00      Y=126.00    Z=0.00
23  X=0.00      Y=131.00    Z=0.00
24  X=0.00      Y=136.00    Z=0.00
25  X=0.00      Y=141.00    Z=0.00
26  X=0.00      Y=146.00    Z=0.00
27  X=0.00      Y=156.00    Z=0.00
28  X=0.00      Y=160.00    Z=0.00
29  X=0.00      Y=165.00    Z=0.00
30  X=0.00      Y=170.00    Z=0.00
31  X=0.00      Y=175.00    Z=0.00
32  X=0.00      Y=180.00    Z=0.00
33  X=0.00      Y=190.00    Z=0.00
34  X=0.00      Y=194.00    Z=0.00
35  X=0.00      Y=199.00    Z=0.00
36  X=0.00      Y=204.00    Z=0.00
37  X=0.00      Y=209.00    Z=0.00
38  X=0.00      Y=214.00    Z=0.00
39  X=0.00      Y=224.00    Z=0.00
40  X=0.00      Y=228.00    Z=0.00
41  X=0.00      Y=233.00    Z=0.00
42  X=0.00      Y=238.00    Z=0.00
43  X=0.00      Y=243.00    Z=0.00
44  X=0.00      Y=248.00    Z=0.00
45  X=0.00      Y=258.00    Z=0.00
46  X=0.00      Y=262.00    Z=0.00
47  X=0.00      Y=267.00    Z=0.00
48  X=0.00      Y=272.00    Z=0.00
49  X=0.00      Y=277.00    Z=0.00
50  X=0.00      Y=282.00    Z=0.00
51  X=0.00      Y=292.00    Z=0.00
52  X=0.00      Y=296.00    Z=0.00
53  X=0.00      Y=301.00    Z=0.00
54  X=0.00      Y=306.00    Z=0.00
55  X=0.00      Y=311.00    Z=0.00
56  X=0.00      Y=316.00    Z=0.00
57  X=0.00      Y=326.00    Z=0.00
58  X=0.00      Y=336.00    Z=0.00
59  X=0.00      Y=340.00    Z=0.00
```

### RESTRAINT

```
ADD=1  DOF=U1,U2,U3,R2,R3
ADD=2  DOF=U1,R2,R3
ADD=3  DOF=U1,R2,R3
ADD=4  DOF=U1,R2,R3
ADD=5  DOF=U1,R2,R3
ADD=6  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=7  DOF=U1,R2,R3
ADD=8  DOF=U1,R2,R3
ADD=9  DOF=U1,R2,R3
ADD=10 DOF=U1,R2,R3
ADD=11 DOF=U1,R2,R3
```

```

ADD=12  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=13  DOF=U1,R2,R3
ADD=14  DOF=U1,R2,R3
ADD=15  DOF=U1,R2,R3
ADD=16  DOF=U1,R2,R3
ADD=17  DOF=U1,R2,R3
ADD=18  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=19  DOF=U1,R2,R3
ADD=20  DOF=U1,R2,R3
ADD=21  DOF=U1,R2,R3
ADD=22  DOF=U1,R2,R3
ADD=23  DOF=U1,R2,R3
ADD=24  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=25  DOF=U1,R2,R3
ADD=26  DOF=U1,R2,R3
ADD=27  DOF=U1,R2,R3
ADD=28  DOF=U1,R2,R3
ADD=29  DOF=U1,R2,R3
ADD=30  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=31  DOF=U1,R2,R3
ADD=32  DOF=U1,R2,R3
ADD=33  DOF=U1,R2,R3
ADD=34  DOF=U1,R2,R3
ADD=35  DOF=U1,R2,R3
ADD=36  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=37  DOF=U1,R2,R3
ADD=38  DOF=U1,R2,R3
ADD=39  DOF=U1,R2,R3
ADD=40  DOF=U1,R2,R3
ADD=41  DOF=U1,R2,R3
ADD=42  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=43  DOF=U1,R2,R3
ADD=44  DOF=U1,R2,R3
ADD=45  DOF=U1,R2,R3
ADD=46  DOF=U1,R2,R3
ADD=47  DOF=U1,R2,R3
ADD=48  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=49  DOF=U1,R2,R3
ADD=50  DOF=U1,R2,R3
ADD=51  DOF=U1,R2,R3
ADD=52  DOF=U1,R2,R3
ADD=53  DOF=U1,R2,R3
ADD=54  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=55  DOF=U1,R2,R3
ADD=56  DOF=U1,R2,R3
ADD=57  DOF=U1,R2,R3
ADD=58  DOF=U1,R2,R3
ADD=59  DOF=U1,U3,R2,R3

```

PATTERN

```

NAME=TEMP
NAME=PRES

```

MATERIAL

```

NAME=1FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=2FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=3FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=4FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=5FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=6FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=7FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=8FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=9FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=10FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=11FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=12FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=13FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=14FR  IDES=N
T=0   E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=15FR  IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=16FR IDES=N
  T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=17FR IDES=N
  T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=18FR IDES=N
  T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=19FR IDES=N
  T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=20FR IDES=N
  T=0 E=206000000 U=0.0 A=0

```

#### FRAME SECTION

```

; Elenco MATERIALI (ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)
NAME=1 MAT=1FR A=0.4047 J=0 I=0.1071739,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls BT)
NAME=2 MAT=2FR A=0.1905 J=0 I=0.0872394,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls LT)
NAME=3 MAT=3FR A=0.0987 J=0 I=0.0542820,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Arm)
NAME=4 MAT=4FR A=0.0787 J=0 I=0.0368392,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Solo Acc)
NAME=5 MAT=5FR A=0.4135 J=0 I=0.1284237,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls BT)
NAME=6 MAT=6FR A=0.1993 J=0 I=0.1024439,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls LT)
NAME=7 MAT=7FR A=0.1076 J=0 I=0.0615295,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Arm)
NAME=8 MAT=8FR A=0.0875 J=0 I=0.0411250,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Solo Acc)
NAME=9 MAT=9FR A=0.4077 J=0 I=0.1097586,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls BT)
NAME=10 MAT=10FR A=0.1936 J=0 I=0.0888608,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls LT)
NAME=11 MAT=11FR A=0.1018 J=0 I=0.0549887,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Arm)
NAME=12 MAT=12FR A=0.0818 J=0 I=0.0374506,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Solo Acc)
NAME=13 MAT=13FR A=0.4788 J=0 I=0.1760451,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls BT)
NAME=14 MAT=14FR A=0.2646 J=0 I=0.1393804,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls LT)
NAME=15 MAT=15FR A=0.1728 J=0 I=0.0970296,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Arm)
NAME=16 MAT=16FR A=0.1390 J=0 I=0.0671066,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Solo Acc)
NAME=17 MAT=17FR A=0.4367 J=0 I=0.1369985,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls BT)
NAME=18 MAT=18FR A=0.2282 J=0 I=0.1104341,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls LT)
NAME=19 MAT=19FR A=0.1389 J=0 I=0.0760320,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Arm)
NAME=20 MAT=20FR A=0.1060 J=0 I=0.0486047,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Solo Acc)

```

#### FRAME

```

; Elenco ASTE (L = Lunghezza; ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)
1 J=1,2 SEC=4 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
2 J=2,3 SEC=4 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
3 J=3,4 SEC=8 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=4 (Solo Acc) - q=8,87
4 J=4,5 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
5 J=5,6 SEC=16 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Solo Acc) - q=12,91
6 J=6,7 SEC=16 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Solo Acc) - q=12,91
7 J=7,8 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
8 J=8,9 SEC=4 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
9 J=9,10 SEC=4 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
10 J=10,11 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
11 J=11,12 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
12 J=12,13 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
13 J=13,14 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
14 J=14,15 SEC=4 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
15 J=15,16 SEC=4 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
16 J=16,17 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
17 J=17,18 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
18 J=18,19 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
19 J=19,20 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
20 J=20,21 SEC=4 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
21 J=21,22 SEC=4 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
22 J=22,23 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
23 J=23,24 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
24 J=24,25 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
25 J=25,26 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
26 J=26,27 SEC=4 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
27 J=27,28 SEC=4 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
28 J=28,29 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
29 J=29,30 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
30 J=30,31 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
31 J=31,32 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
32 J=32,33 SEC=4 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
33 J=33,34 SEC=4 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
34 J=34,35 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
35 J=35,36 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
36 J=36,37 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
37 J=37,38 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
38 J=38,39 SEC=4 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
39 J=39,40 SEC=4 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
40 J=40,41 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
41 J=41,42 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
42 J=42,43 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
43 J=43,44 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
44 J=44,45 SEC=4 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
45 J=45,46 SEC=4 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18

```

```

46 J=46,47 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
47 J=47,48 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
48 J=48,49 SEC=20 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Solo Acc) - q=10,32
49 J=49,50 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
50 J=50,51 SEC=4 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
51 J=51,52 SEC=4 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
52 J=52,53 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
53 J=53,54 SEC=16 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Solo Acc) - q=12,91
54 J=54,55 SEC=16 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Solo Acc) - q=12,91
55 J=55,56 SEC=12 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Solo Acc) - q=8,42
56 J=56,57 SEC=8 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=4 (Solo Acc) - q=8,87
57 J=57,58 SEC=4 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18
58 J=58,59 SEC=4 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Solo Acc) - q=8,18

```

; Elenco CARICHI

LOAD

NAME=Acciaio

TYPE=DISTRIBUTED SPAN

```

ADD=1 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=2 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=3 RD=0,1 U2=-8.87,-8.87
ADD=4 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=5 RD=0,1 U2=-12.91,-12.91
ADD=6 RD=0,1 U2=-12.91,-12.91
ADD=7 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=8 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=9 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=10 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=11 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=12 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=13 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=14 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=15 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=16 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=17 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=18 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=19 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=20 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=21 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=22 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=23 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=24 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=25 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=26 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=27 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=28 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=29 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=30 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=31 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=32 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=33 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=34 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=35 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=36 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=37 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=38 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=39 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=40 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=41 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=42 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=43 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=44 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=45 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=46 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=47 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=48 RD=0,1 U2=-10.32,-10.32
ADD=49 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=50 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=51 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=52 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=53 RD=0,1 U2=-12.91,-12.91
ADD=54 RD=0,1 U2=-12.91,-12.91
ADD=55 RD=0,1 U2=-8.42,-8.42
ADD=56 RD=0,1 U2=-8.87,-8.87
ADD=57 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18
ADD=58 RD=0,1 U2=-8.18,-8.18

```

NAME=Soletta

TYPE=DISTRIBUTED SPAN

```

ADD=1 RD=0,1 U2=-45.89,-45.89
ADD=2 RD=0,1 U2=-45.89,-45.89
ADD=3 RD=0,1 U2=-45.89,-45.89
ADD=4 RD=0,1 U2=-45.89,-45.89

```

```

ADD=5    RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=6    RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=7    RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=8    RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=9    RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=10   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=11   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=12   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=13   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=14   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=15   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=16   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=17   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=18   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=19   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=20   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=21   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=22   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=23   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=24   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=25   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=26   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=27   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=28   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=29   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=30   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=31   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=32   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=33   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=34   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=35   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=36   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=37   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=38   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=39   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=40   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=41   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=42   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=43   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=44   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=45   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=46   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=47   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=48   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=49   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=50   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=51   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=52   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=53   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=54   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=55   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=56   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=57   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89
ADD=58   RD=0,1    U2=-45.89,-45.89

```

END

## **DESCRIZIONE DEL MODELLO: Viadotto SALSO Tronco 3**

**modello con le proprietà geometriche della sezione mista per azioni di lunga durata con soletta fessurata in appoggio**

```
SYSTEM
  DOF=UX,UY,UZ,RX,RY,RZ  LENGTH=m   FORCE=KN   LINES=59

JOINT
 1    X=0.00      Y=0.00      Z=0.00
 2    X=0.00      Y=4.00      Z=0.00
 3    X=0.00      Y=14.00     Z=0.00
 4    X=0.00      Y=24.00     Z=0.00
 5    X=0.00      Y=29.00     Z=0.00
 6    X=0.00      Y=34.00     Z=0.00
 7    X=0.00      Y=39.00     Z=0.00
 8    X=0.00      Y=44.00     Z=0.00
 9    X=0.00      Y=54.00     Z=0.00
10   X=0.00      Y=58.00     Z=0.00
11   X=0.00      Y=63.00     Z=0.00
12   X=0.00      Y=68.00     Z=0.00
13   X=0.00      Y=73.00     Z=0.00
14   X=0.00      Y=78.00     Z=0.00
15   X=0.00      Y=88.00     Z=0.00
16   X=0.00      Y=92.00     Z=0.00
17   X=0.00      Y=97.00     Z=0.00
18   X=0.00      Y=102.00    Z=0.00
19   X=0.00      Y=107.00    Z=0.00
20   X=0.00      Y=112.00    Z=0.00
21   X=0.00      Y=122.00    Z=0.00
22   X=0.00      Y=126.00    Z=0.00
23   X=0.00      Y=131.00    Z=0.00
24   X=0.00      Y=136.00    Z=0.00
25   X=0.00      Y=141.00    Z=0.00
26   X=0.00      Y=146.00    Z=0.00
27   X=0.00      Y=156.00    Z=0.00
28   X=0.00      Y=160.00    Z=0.00
29   X=0.00      Y=165.00    Z=0.00
30   X=0.00      Y=170.00    Z=0.00
31   X=0.00      Y=175.00    Z=0.00
32   X=0.00      Y=180.00    Z=0.00
33   X=0.00      Y=190.00    Z=0.00
34   X=0.00      Y=194.00    Z=0.00
35   X=0.00      Y=199.00    Z=0.00
36   X=0.00      Y=204.00    Z=0.00
37   X=0.00      Y=209.00    Z=0.00
38   X=0.00      Y=214.00    Z=0.00
39   X=0.00      Y=224.00    Z=0.00
40   X=0.00      Y=228.00    Z=0.00
41   X=0.00      Y=233.00    Z=0.00
42   X=0.00      Y=238.00    Z=0.00
43   X=0.00      Y=243.00    Z=0.00
44   X=0.00      Y=248.00    Z=0.00
45   X=0.00      Y=258.00    Z=0.00
46   X=0.00      Y=262.00    Z=0.00
47   X=0.00      Y=267.00    Z=0.00
48   X=0.00      Y=272.00    Z=0.00
49   X=0.00      Y=277.00    Z=0.00
50   X=0.00      Y=282.00    Z=0.00
51   X=0.00      Y=292.00    Z=0.00
52   X=0.00      Y=296.00    Z=0.00
53   X=0.00      Y=301.00    Z=0.00
54   X=0.00      Y=306.00    Z=0.00
55   X=0.00      Y=311.00    Z=0.00
56   X=0.00      Y=316.00    Z=0.00
57   X=0.00      Y=326.00    Z=0.00
58   X=0.00      Y=336.00    Z=0.00
59   X=0.00      Y=340.00    Z=0.00

RESTRAINT
  ADD=1  DOF=U1,U2,U3,R2,R3
  ADD=2  DOF=U1,R2,R3
  ADD=3  DOF=U1,R2,R3
  ADD=4  DOF=U1,R2,R3
  ADD=5  DOF=U1,R2,R3
  ADD=6  DOF=U1,U3,R2,R3
  ADD=7  DOF=U1,R2,R3
  ADD=8  DOF=U1,R2,R3
```

```

ADD=9   DOF=U1,R2,R3
ADD=10  DOF=U1,R2,R3
ADD=11  DOF=U1,R2,R3
ADD=12  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=13  DOF=U1,R2,R3
ADD=14  DOF=U1,R2,R3
ADD=15  DOF=U1,R2,R3
ADD=16  DOF=U1,R2,R3
ADD=17  DOF=U1,R2,R3
ADD=18  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=19  DOF=U1,R2,R3
ADD=20  DOF=U1,R2,R3
ADD=21  DOF=U1,R2,R3
ADD=22  DOF=U1,R2,R3
ADD=23  DOF=U1,R2,R3
ADD=24  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=25  DOF=U1,R2,R3
ADD=26  DOF=U1,R2,R3
ADD=27  DOF=U1,R2,R3
ADD=28  DOF=U1,R2,R3
ADD=29  DOF=U1,R2,R3
ADD=30  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=31  DOF=U1,R2,R3
ADD=32  DOF=U1,R2,R3
ADD=33  DOF=U1,R2,R3
ADD=34  DOF=U1,R2,R3
ADD=35  DOF=U1,R2,R3
ADD=36  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=37  DOF=U1,R2,R3
ADD=38  DOF=U1,R2,R3
ADD=39  DOF=U1,R2,R3
ADD=40  DOF=U1,R2,R3
ADD=41  DOF=U1,R2,R3
ADD=42  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=43  DOF=U1,R2,R3
ADD=44  DOF=U1,R2,R3
ADD=45  DOF=U1,R2,R3
ADD=46  DOF=U1,R2,R3
ADD=47  DOF=U1,R2,R3
ADD=48  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=49  DOF=U1,R2,R3
ADD=50  DOF=U1,R2,R3
ADD=51  DOF=U1,R2,R3
ADD=52  DOF=U1,R2,R3
ADD=53  DOF=U1,R2,R3
ADD=54  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=55  DOF=U1,R2,R3
ADD=56  DOF=U1,R2,R3
ADD=57  DOF=U1,R2,R3
ADD=58  DOF=U1,R2,R3
ADD=59  DOF=U1,U3,R2,R3

```

```

PATTERN
NAME=TEMP
NAME=PRES

```

```

MATERIAL
NAME=1FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=2FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=3FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=4FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=5FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=6FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=7FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=8FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=9FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=10FR IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=11FR IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=12FR IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=13FR IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0

```

```

NAME=14FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=15FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=16FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=17FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=18FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=19FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=20FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=STEEL IDES=S M=7.8271 W=76.81954
T=0 E=1.99948E+08 U=.3 A=.0000117
NAME=CONC IDES=C M=2.40068 W=23.56161
T=0 E=2.482113E+07 U=.2 A=.0000099

```

#### FRAME SECTION

```

; Elenco MATERIALI (ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)
NAME=1 MAT=1FR A=0.4047 J=0 I=0.1071739,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls BT)
NAME=2 MAT=2FR A=0.1905 J=0 I=0.0872394,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls LT)
NAME=3 MAT=3FR A=0.0987 J=0 I=0.0542820,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Arm)
NAME=4 MAT=4FR A=0.0787 J=0 I=0.0368392,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Solo Acc)
NAME=5 MAT=5FR A=0.4135 J=0 I=0.1284237,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls BT)
NAME=6 MAT=6FR A=0.1993 J=0 I=0.1024439,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls LT)
NAME=7 MAT=7FR A=0.1076 J=0 I=0.0615295,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Arm)
NAME=8 MAT=8FR A=0.0875 J=0 I=0.0411250,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Solo Acc)
NAME=9 MAT=9FR A=0.4077 J=0 I=0.1097586,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls BT)
NAME=10 MAT=10FR A=0.1936 J=0 I=0.0888608,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls LT)
NAME=11 MAT=11FR A=0.1018 J=0 I=0.0549887,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Arm)
NAME=12 MAT=12FR A=0.0818 J=0 I=0.0374506,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Solo Acc)
NAME=13 MAT=13FR A=0.4788 J=0 I=0.1760451,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls BT)
NAME=14 MAT=14FR A=0.2646 J=0 I=0.1393804,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls LT)
NAME=15 MAT=15FR A=0.1728 J=0 I=0.0970296,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Arm)
NAME=16 MAT=16FR A=0.1390 J=0 I=0.0671066,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Solo Acc)
NAME=17 MAT=17FR A=0.4367 J=0 I=0.1369985,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls BT)
NAME=18 MAT=18FR A=0.2282 J=0 I=0.1104341,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls LT)
NAME=19 MAT=19FR A=0.1389 J=0 I=0.0760320,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Arm)
NAME=20 MAT=20FR A=0.1060 J=0 I=0.0486047,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Solo Acc)

```

#### FRAME

```

; Elenco ASTE (L = Lunghezza; ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)
1 J=1,2 SEC=2 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
2 J=2,3 SEC=2 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
3 J=3,4 SEC=6 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=4 (Acc+Cls LT) - q=17
4 J=4,5 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
5 J=5,6 SEC=15 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Acc+Arm) - q=17
6 J=6,7 SEC=15 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Acc+Arm) - q=17
7 J=7,8 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
8 J=8,9 SEC=2 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
9 J=9,10 SEC=2 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
10 J=10,11 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
11 J=11,12 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
12 J=12,13 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
13 J=13,14 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
14 J=14,15 SEC=2 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
15 J=15,16 SEC=2 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
16 J=16,17 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
17 J=17,18 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
18 J=18,19 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
19 J=19,20 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
20 J=20,21 SEC=2 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
21 J=21,22 SEC=2 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
22 J=22,23 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
23 J=23,24 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
24 J=24,25 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
25 J=25,26 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
26 J=26,27 SEC=2 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
27 J=27,28 SEC=2 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
28 J=28,29 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
29 J=29,30 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
30 J=30,31 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
31 J=31,32 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
32 J=32,33 SEC=2 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
33 J=33,34 SEC=2 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
34 J=34,35 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
35 J=35,36 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
36 J=36,37 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
37 J=37,38 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
38 J=38,39 SEC=2 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
39 J=39,40 SEC=2 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17

```

```

40 J=40,41 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
41 J=41,42 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
42 J=42,43 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
43 J=43,44 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
44 J=44,45 SEC=2 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
45 J=45,46 SEC=2 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
46 J=46,47 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
47 J=47,48 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
48 J=48,49 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=17
49 J=49,50 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
50 J=50,51 SEC=2 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
51 J=51,52 SEC=2 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
52 J=52,53 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
53 J=53,54 SEC=15 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Acc+Arm) - q=17
54 J=54,55 SEC=15 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Acc+Arm) - q=17
55 J=55,56 SEC=10 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls LT) - q=17
56 J=56,57 SEC=6 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=4 (Acc+Cls LT) - q=17
57 J=57,58 SEC=2 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17
58 J=58,59 SEC=2 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls LT) - q=17

```

; Elenco CARICHI

LOAD

NAME=Perm

TYPE=DISTRIBUTED SPAN
ADD=1 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=2 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=3 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=4 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=5 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=6 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=7 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=8 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=9 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=10 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=11 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=12 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=13 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=14 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=15 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=16 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=17 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=18 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=19 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=20 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=21 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=22 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=23 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=24 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=25 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=26 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=27 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=28 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=29 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=30 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=31 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=32 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=33 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=34 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=35 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=36 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=37 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=38 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=39 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=40 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=41 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=42 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=43 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=44 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=45 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=46 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=47 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=48 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=49 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=50 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=51 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=52 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=53 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=54 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=55 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=56 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=57 RD=0,1 U2=-17,-17
ADD=58 RD=0,1 U2=-17,-17

```

NAME=Ritiro
TYPE=FORCE
ADD=1   UY=4124.6   RX=-1740.58
ADD=59  UY=-4124.6  RX=1740.58

```

END

## **DESCRIZIONE DEL MODELLO: Viadotto SALSO Tronco 3**

**modello con le proprietà geometriche della sezione mista per azioni di breve durata con soletta fessurata in appoggio**

```

SYSTEM
DOF=UX,UY,UZ,RX,RY,RZ  LENGTH=m  FORCE=KN  LINES=59

JOINT
1    X=0.00      Y=0.00      Z=0.00
2    X=0.00      Y=4.00      Z=0.00
3    X=0.00      Y=14.00     Z=0.00
4    X=0.00      Y=24.00     Z=0.00
5    X=0.00      Y=29.00     Z=0.00
6    X=0.00      Y=34.00     Z=0.00
7    X=0.00      Y=39.00     Z=0.00
8    X=0.00      Y=44.00     Z=0.00
9    X=0.00      Y=54.00     Z=0.00
10   X=0.00      Y=58.00     Z=0.00
11   X=0.00      Y=63.00     Z=0.00
12   X=0.00      Y=68.00     Z=0.00
13   X=0.00      Y=73.00     Z=0.00
14   X=0.00      Y=78.00     Z=0.00
15   X=0.00      Y=88.00     Z=0.00
16   X=0.00      Y=92.00     Z=0.00
17   X=0.00      Y=97.00     Z=0.00
18   X=0.00      Y=102.00    Z=0.00
19   X=0.00      Y=107.00    Z=0.00
20   X=0.00      Y=112.00    Z=0.00
21   X=0.00      Y=122.00    Z=0.00
22   X=0.00      Y=126.00    Z=0.00
23   X=0.00      Y=131.00    Z=0.00
24   X=0.00      Y=136.00    Z=0.00
25   X=0.00      Y=141.00    Z=0.00
26   X=0.00      Y=146.00    Z=0.00
27   X=0.00      Y=156.00    Z=0.00
28   X=0.00      Y=160.00    Z=0.00
29   X=0.00      Y=165.00    Z=0.00
30   X=0.00      Y=170.00    Z=0.00
31   X=0.00      Y=175.00    Z=0.00
32   X=0.00      Y=180.00    Z=0.00
33   X=0.00      Y=190.00    Z=0.00
34   X=0.00      Y=194.00    Z=0.00
35   X=0.00      Y=199.00    Z=0.00
36   X=0.00      Y=204.00    Z=0.00
37   X=0.00      Y=209.00    Z=0.00
38   X=0.00      Y=214.00    Z=0.00
39   X=0.00      Y=224.00    Z=0.00
40   X=0.00      Y=228.00    Z=0.00
41   X=0.00      Y=233.00    Z=0.00
42   X=0.00      Y=238.00    Z=0.00
43   X=0.00      Y=243.00    Z=0.00
44   X=0.00      Y=248.00    Z=0.00
45   X=0.00      Y=258.00    Z=0.00
46   X=0.00      Y=262.00    Z=0.00
47   X=0.00      Y=267.00    Z=0.00
48   X=0.00      Y=272.00    Z=0.00
49   X=0.00      Y=277.00    Z=0.00
50   X=0.00      Y=282.00    Z=0.00
51   X=0.00      Y=292.00    Z=0.00
52   X=0.00      Y=296.00    Z=0.00
53   X=0.00      Y=301.00    Z=0.00
54   X=0.00      Y=306.00    Z=0.00
55   X=0.00      Y=311.00    Z=0.00
56   X=0.00      Y=316.00    Z=0.00
57   X=0.00      Y=326.00    Z=0.00
58   X=0.00      Y=336.00    Z=0.00
59   X=0.00      Y=340.00    Z=0.00

```

```

RESTRRAINT
ADD=1   DOF=U1,U2,U3,R2,R3
ADD=2   DOF=U1,R2,R3
ADD=3   DOF=U1,R2,R3
ADD=4   DOF=U1,R2,R3
ADD=5   DOF=U1,R2,R3
ADD=6   DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=7   DOF=U1,R2,R3
ADD=8   DOF=U1,R2,R3
ADD=9   DOF=U1,R2,R3
ADD=10  DOF=U1,R2,R3
ADD=11  DOF=U1,R2,R3
ADD=12  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=13  DOF=U1,R2,R3
ADD=14  DOF=U1,R2,R3
ADD=15  DOF=U1,R2,R3
ADD=16  DOF=U1,R2,R3
ADD=17  DOF=U1,R2,R3
ADD=18  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=19  DOF=U1,R2,R3
ADD=20  DOF=U1,R2,R3
ADD=21  DOF=U1,R2,R3
ADD=22  DOF=U1,R2,R3
ADD=23  DOF=U1,R2,R3
ADD=24  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=25  DOF=U1,R2,R3
ADD=26  DOF=U1,R2,R3
ADD=27  DOF=U1,R2,R3
ADD=28  DOF=U1,R2,R3
ADD=29  DOF=U1,R2,R3
ADD=30  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=31  DOF=U1,R2,R3
ADD=32  DOF=U1,R2,R3
ADD=33  DOF=U1,R2,R3
ADD=34  DOF=U1,R2,R3
ADD=35  DOF=U1,R2,R3
ADD=36  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=37  DOF=U1,R2,R3
ADD=38  DOF=U1,R2,R3
ADD=39  DOF=U1,R2,R3
ADD=40  DOF=U1,R2,R3
ADD=41  DOF=U1,R2,R3
ADD=42  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=43  DOF=U1,R2,R3
ADD=44  DOF=U1,R2,R3
ADD=45  DOF=U1,R2,R3
ADD=46  DOF=U1,R2,R3
ADD=47  DOF=U1,R2,R3
ADD=48  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=49  DOF=U1,R2,R3
ADD=50  DOF=U1,R2,R3
ADD=51  DOF=U1,R2,R3
ADD=52  DOF=U1,R2,R3
ADD=53  DOF=U1,R2,R3
ADD=54  DOF=U1,U3,R2,R3
ADD=55  DOF=U1,R2,R3
ADD=56  DOF=U1,R2,R3
ADD=57  DOF=U1,R2,R3
ADD=58  DOF=U1,R2,R3
ADD=59  DOF=U1,U3,R2,R3

```

```

PATTERN
NAME=TEMP
NAME=PRES

```

```

MATERIAL
NAME=1FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=2FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=3FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=4FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=5FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=6FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=7FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=8FR  IDES=N
T=0  E=206000000  U=0.0  A=0
NAME=9FR  IDES=N

```

```

T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=10FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=11FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=12FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=13FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=14FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=15FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=16FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=17FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=18FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=19FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0
NAME=20FR IDES=N
T=0 E=206000000 U=0.0 A=0

```

#### FRAME SECTION

```

; Elenco MATERIALI (ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)
NAME=1 MAT=1FR A=0.4047 J=0 I=0.1071739,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls BT)
NAME=2 MAT=2FR A=0.1905 J=0 I=0.0872394,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Cls LT)
NAME=3 MAT=3FR A=0.0987 J=0 I=0.0542820,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Acc+Arm)
NAME=4 MAT=4FR A=0.0787 J=0 I=0.0368392,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=1 (Solo Acc)
NAME=5 MAT=5FR A=0.4135 J=0 I=0.1284237,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls BT)
NAME=6 MAT=6FR A=0.1993 J=0 I=0.1024439,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Cls LT)
NAME=7 MAT=7FR A=0.1076 J=0 I=0.0615295,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Acc+Arm)
NAME=8 MAT=8FR A=0.0875 J=0 I=0.0411250,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=4 (Solo Acc)
NAME=9 MAT=9FR A=0.4077 J=0 I=0.1097586,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls BT)
NAME=10 MAT=10FR A=0.1936 J=0 I=0.0888608,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Cls LT)
NAME=11 MAT=11FR A=0.1018 J=0 I=0.0549887,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Acc+Arm)
NAME=12 MAT=12FR A=0.0818 J=0 I=0.0374506,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=2 (Solo Acc)
NAME=13 MAT=13FR A=0.4788 J=0 I=0.1760451,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls BT)
NAME=14 MAT=14FR A=0.2646 J=0 I=0.1393804,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Cls LT)
NAME=15 MAT=15FR A=0.1728 J=0 I=0.0970296,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Acc+Arm)
NAME=16 MAT=16FR A=0.1390 J=0 I=0.0671066,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=5 (Solo Acc)
NAME=17 MAT=17FR A=0.4367 J=0 I=0.1369985,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls BT)
NAME=18 MAT=18FR A=0.2282 J=0 I=0.1104341,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Cls LT)
NAME=19 MAT=19FR A=0.1389 J=0 I=0.0760320,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Acc+Arm)
NAME=20 MAT=20FR A=0.1060 J=0 I=0.0486047,0 AS=0,0 T=1,1 ; ST=3 (Solo Acc)

```

#### FRAME

```

; Elenco ASTE (L = Lunghezza; ST = Sezione Tipo GEOMETRICA)
1 J=1,2 SEC=1 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
2 J=2,3 SEC=1 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
3 J=3,4 SEC=5 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=4 (Acc+Cls BT) - q=5,6
4 J=4,5 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5,6
5 J=5,6 SEC=15 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Acc+Arm) - q=5,6
6 J=6,7 SEC=15 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Acc+Arm) - q=5,6
7 J=7,8 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5,6
8 J=8,9 SEC=1 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
9 J=9,10 SEC=1 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
10 J=10,11 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5,6
11 J=11,12 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5,6
12 J=12,13 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5,6
13 J=13,14 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5,6
14 J=14,15 SEC=1 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
15 J=15,16 SEC=1 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
16 J=16,17 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5,6
17 J=17,18 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5,6
18 J=18,19 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5,6
19 J=19,20 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5,6
20 J=20,21 SEC=1 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
21 J=21,22 SEC=1 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
22 J=22,23 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5,6
23 J=23,24 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5,6
24 J=24,25 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5,6
25 J=25,26 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5,6
26 J=26,27 SEC=1 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
27 J=27,28 SEC=1 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
28 J=28,29 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5,6
29 J=29,30 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5,6
30 J=30,31 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5,6
31 J=31,32 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5,6
32 J=32,33 SEC=1 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
33 J=33,34 SEC=1 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5,6
34 J=34,35 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5,6

```

```

35 J=35, 36 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5, 6
36 J=36, 37 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5, 6
37 J=37, 38 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
38 J=38, 39 SEC=1 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
39 J=39, 40 SEC=1 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
40 J=40, 41 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
41 J=41, 42 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5, 6
42 J=42, 43 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5, 6
43 J=43, 44 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
44 J=44, 45 SEC=1 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
45 J=45, 46 SEC=1 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
46 J=46, 47 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
47 J=47, 48 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5, 6
48 J=48, 49 SEC=19 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=3 (Acc+Arm) - q=5, 6
49 J=49, 50 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
50 J=50, 51 SEC=1 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
51 J=51, 52 SEC=1 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
52 J=52, 53 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
53 J=53, 54 SEC=15 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Acc+Arm) - q=5, 6
54 J=54, 55 SEC=15 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=5 (Acc+Arm) - q=5, 6
55 J=55, 56 SEC=9 NSEG=2 ANG=0 ; L=5,00 - ST=2 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
56 J=56, 57 SEC=5 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=4 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
57 J=57, 58 SEC=1 NSEG=5 ANG=0 ; L=10,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5, 6
58 J=58, 59 SEC=1 NSEG=2 ANG=0 ; L=4,00 - ST=1 (Acc+Cls BT) - q=5, 6

```

; Elenco CARICHI  
LOAD

```

NAME=Vento
TYPE=DISTRIBUTED SPAN
ADD=1 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=2 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=3 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=4 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=5 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=6 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=7 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=8 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=9 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=10 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=11 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=12 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=13 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=14 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=15 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=16 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=17 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=18 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=19 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=20 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=21 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=22 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=23 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=24 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=25 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=26 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=27 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=28 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=29 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=30 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=31 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=32 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=33 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=34 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=35 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=36 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=37 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=38 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=39 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=40 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=41 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=42 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=43 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=44 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=45 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=46 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=47 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=48 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=49 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=50 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=51 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=52 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=53 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6
ADD=54 RD=0,1 U2=-5.6,-5.6

```

```
ADD=55  RD=0,1  U2=-5.6,-5.6
ADD=56  RD=0,1  U2=-5.6,-5.6
ADD=57  RD=0,1  U2=-5.6,-5.6
ADD=58  RD=0,1  U2=-5.6,-5.6

NAME=TermNEG
TYPE=FORCE
ADD=1  UY=3153.36  RX=-624.37
ADD=59  UY=-3153.36  RX=624.37

NAME=TermPOS
TYPE=FORCE
ADD=1  UY=-6306.72  RX=1248.73
ADD=59  UY=6306.72  RX=-1248.73

END
```