



COMUNE DI ORIA

PROVINCIA DI BRINDISI

**PON FESR SICUREZZA PER LO SVILUPPO 2007/2013 -
Asse II Diffusione della legalità
Obiettivo Operativo 2.8 "Diffondere la cultura della legalità"**

PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN CAMPO POLIVALENTE COPERTO E DI UN IMMOBILE ADIBITO A SPOGLIATOIO NELLA ZONA PIP

ubicazione intervento:
ZONA P.I.P.




progettista
ing. Vito LA CALA

	PROGETTO ESECUTIVO	
	ELABORATO Campo coperto Relazione geotecnica	

RELAZIONE GEOTECNICA E DELLE FONDAZIONI

CAMPO COPERTO

NORMATIVE DI RIFERIMENTO :

In quanto di seguito riportato viene fatto esplicito riferimento alle seguenti Normative:

- **LEGGE n° 64 del 02/02/1974.** “Provvedimenti per le costruzioni, con particolari prescrizioni per le zone sismiche.”;
- **D.M. LL.PP. del 11/03/1988.** “Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione e il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.”;
- **D.M. LL.PP. del 16/01/1996.** “Norme tecniche per le costruzioni in zone sismiche.”;
- **Circolare Ministeriale LL.PP. n° 65/AA.GG. del 10/04/1997.** “Istruzioni per l'applicazione delle “Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche” di cui al D.M. 16/01/1996.”;
- **Eurocodice 1 - Parte 1** - “Basi di calcolo ed azioni sulle strutture - Basi di calcolo -.”;
- **Eurocodice 7 - Parte 1** - “Progettazione geotecnica - Regole generali -.”;
- **Eurocodice 8 - Parte 5** - “Indicazioni progettuali per la resistenza sismica delle strutture - Fondazioni, strutture di contenimento ed aspetti geotecnici -.”;
- **D.M. 14/01/2008 - NUOVE NORME TECNICHE PER LE COSTRUZIONI**
- **Circolare n. 617 del 02/02/2008**

CARICO LIMITE DI FONDAZIONI SUPERFICIALI SU TERRENI :

Per la determinazione del carico limite del complesso terreno-fondazione, inteso come valore asintotico del diagramma carico-cedimento, si fa riferimento a due principali meccanismi di rottura: il “meccanismo generale” e quello di “punzonamento”. Il primo è caratterizzato dalla formazione di una superficie di scorrimento, il terreno sottostante la fondazione rifluisce lateralmente e verso l'alto, in modo che la superficie del terreno circostante la fondazione è interessata da un meccanismo di sollevamento ed emersione della superficie di scorrimento. Il secondo meccanismo, è caratterizzato dalla assenza di una superficie di scorrimento ben definita; il terreno sotto la fondazione si comprime ed in corrispondenza della superficie del terreno circostante la fondazione si osserva un abbassamento generalizzato. Questo ultimo meccanismo non consente una precisa individuazione del carico limite, in quanto la curva dei cedimenti in funzione del carico applicato non raggiunge mai un valore asintotico ma cresce indefinitamente. Il VESIC ha studiato il fenomeno della rottura per punzonamento assimilando il terreno ad un mezzo elasto-plastico e la rottura per carico limite all'espansione di una cavità cilindrica. In questo caso il fenomeno risulta retto da un indice di rigidezza “ I_r ” così definito:

$$I_r = \frac{G}{c' + \sigma' \cdot \operatorname{tg}(\varphi)}$$

Per la determinazione del modulo di rigidezza a taglio si utilizzeranno le seguenti relazioni:

$$G = \frac{E}{2 \cdot (1 + \nu)}; \quad E = E_{ed} \frac{1 - \nu - 2 \cdot \nu^2}{1 - \nu}; \quad \nu = \frac{k_0}{1 + k_0}; \quad k_0 = 1 - \operatorname{sen}(\varphi)$$

Indice di rigidezza viene confrontato con l'indice di rigidezza critico “ $I_{r,crit}$ ”, avente la seguente espressione:

$$I_{r,crit} = \frac{e^{\left[\left(3.3 - 0.45 \frac{B}{L} \right) \cdot \operatorname{ctg} \left(45^\circ - \frac{\varphi}{2} \right) \right]}}{2}$$

La rottura per punzonamento del terreno di fondazione avviene quando l'indice di rigidezza si mantiene minore di quello critico. Tale teoria comporta l'introduzione di coefficienti correttivi all'interno della formula trinomia del carico limite detti “Coefficienti di punzonamento” i quali sono funzione dell'indice di rigidezza, dell'angolo d'attrito e della geometria dell'elemento di fondazione. La loro espressione è la seguente:

- se $I_r < I_{r,crit}$ si ha :

$$\Psi_\gamma = \Psi_q = e^{\left[\left(0.6 \frac{B}{L} - 4.4 \right) \cdot \text{tg}(\varphi) + \frac{3.07 \cdot \text{sen}(\varphi) \cdot \log_{10}(2 \cdot I_r)}{1 + \text{sen}(\varphi)} \right]} \quad \text{se } \varphi = 0 \Rightarrow \Psi_\gamma = \Psi_q = 1$$

$$\Psi_c = \Psi_q - \frac{1 - \Psi_q}{N_c \cdot \text{tg}(\varphi)} \quad \text{se } \varphi = 0 \Rightarrow \Psi_c = 0.32 + 0.12 \cdot \frac{B}{L} + 0.6 \cdot \log_{10}(I_r)$$

- se $I_r > I_{r,crit}$ si ha che $\Psi_\gamma = \Psi_q = \Psi_c = 1$.

Il significato dei simboli adottati nelle equazioni sopra riportate è il seguente:

- E_{cd} è il modulo edometrico del terreno sottostante la fondazione;
- ν è il coefficiente di Poisson del terreno sottostante la fondazione;
- k_0 è il coefficiente di spinta a riposo del terreno sottostante la fondazione;
- φ è l'angolo d'attrito efficace del terreno sottostante il piano di posa;
- c' è la coesione in termini di tensioni efficaci;
- σ' è la tensione litostatica effettiva a profondità $D+B/2$;
- L è la luce delle singole travi di fondazione;
- D è la profondità del piano di posa della fondazione dal piano campagna;
- B è la larghezza della trave di fondazione.

Definito il meccanismo di rottura si passa al calcolo del carico limite modellando il terreno come mezzo rigido perfettamente plastico. L'espressione del carico limite è la seguente:

$$q_{ult} = \gamma_1 \cdot D \cdot N_q \cdot s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot \Psi_q + c \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot \Psi_c + \gamma_2 \cdot \frac{B}{2} \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot d_\gamma \cdot i_\gamma \cdot \Psi_\gamma \cdot r_\gamma.$$

Il significato dei termini presenti nella relazione trinomia sopra riportata è il seguente:

- N_q, N_c, N_γ , sono i fattori adimensionali di portanza funzione dell'angolo d'attrito interno φ del terreno;
- s_q, s_c, s_γ , sono i coefficienti che rappresentano il fattore di forma;
- d_q, d_c, d_γ , sono i coefficienti che rappresentano il fattore dell'approfondimento;
- i_q, i_c, i_γ , sono i coefficienti che rappresentano il fattore di inclinazione del carico;
- γ_1 è il peso per unità di volume del terreno sovrastante il piano di posa;
- γ_2 è il peso per unità di volume del terreno sottostante il piano di posa.

Si dimostra, per fondazioni aventi larghezza modesta, che il terzo termine non aumenta indefinitamente e per valori elevati di "B", secondo sia VESIC che DE BEER il valore limite è prossimo a quello di una fondazione profonda. BOWLES per fondazioni di larghezza maggiore di 2.00 metri propone il seguente fattore riduttivo:

$$r_\gamma = 1 - 0.25 \cdot \log_{10} \left(\frac{B}{2} \right) \quad \text{dove "B" va espresso in metri.}$$

Questa relazione risulta particolarmente utile per fondazioni larghe con rapporto D/B basso (platee e simili), caso nel quale il terzo termine dell'equazione trinomia è predominante.

Nel caso di carico eccentrico, il Meyerhof, consiglia di ridurre le dimensioni della superficie di contatto (A_f) tra fondazione e terreno (B, L) in tutte le formule del calcolo del carico limite. Tale riduzione è espressa dalle seguenti relazioni:

$$B_{rid} = B - 2 \cdot e_B \quad L_{rid} = L - 2 \cdot e_L \quad \text{dove } e_B, e_L \text{ sono le eccentricità relative alle dimensioni in esame.}$$

L'equazione trinomia del carico limite può essere risolta secondo varie formulazioni, di seguito si riportano quelle che sono state implementate:

Formulazione di Hansen (1970) :

$$N_q = \text{tg}^2 \left(\frac{90^\circ + \varphi}{2} \right) \cdot e^{\pi \cdot \text{tg}(\varphi)} \quad N_\gamma = 1.5 \cdot (N_q - 1) \cdot \text{tg}(\varphi) \quad N_c = (N_q - 1) \cdot \text{ctg}(\varphi)$$

- se $\varphi \neq 0$ si ha:

$$s_q = 1 + \frac{B}{L} \cdot \text{tg}(\varphi) \quad s_\gamma = 1 - 0.4 \cdot \frac{B}{L} \quad s_c = 1 + \frac{N_q \cdot B}{N_c \cdot L}$$

$$d_q = 1 + 2 \cdot \operatorname{tg}(\varphi) \cdot (1 - \operatorname{sen}(\varphi))^2 \cdot \Theta \quad d_\gamma = 1.0 \quad d_c = 1 + 0.4 \cdot \Theta$$

$$\text{dove : se } \frac{D}{B} \leq 1 \Rightarrow \Theta = \frac{D}{B}, \text{ se } \frac{D}{B} > 1 \Rightarrow \Theta = \operatorname{arctg}\left(\frac{D}{B}\right)$$

$$i_q = \left[1 - \frac{0.5 \cdot H}{V + A_f \cdot c_a \cdot \operatorname{ctg}(\varphi)} \right]^{\alpha_1} \quad i_\gamma = \left[1 - \frac{0.7 \cdot H}{V + A_f \cdot c_a \cdot \operatorname{ctg}(\varphi)} \right]^{\alpha_2} \quad i_c = i_q - \frac{1 - i_q}{N_q - 1}$$

- se $\varphi = 0$ si ha:

$$s_q = 1.0 \quad s_\gamma = 1.0 \quad s_c = 1 + 0.2 \cdot \frac{B}{L}$$

$$d_q = 1.0 \quad d_\gamma = 1.0 \quad d_c = 1 + 0.4 \cdot \Theta$$

$$i_q = 1.0 \quad i_\gamma = 1.0 \quad i_c = 0.5 \cdot \left(1 + \sqrt{1 - \frac{H}{A_f \cdot c_a}} \right)$$

Formulazione di Vesic (1975) :

$$N_q = \operatorname{tg}^2\left(\frac{90^\circ + \varphi}{2}\right) \cdot e^{\pi \cdot \operatorname{tg}(\varphi)} \quad N_\gamma = 2 \cdot (N_q + 1) \cdot \operatorname{tg}(\varphi) \quad N_c = (N_q - 1) \cdot \operatorname{ctg}(\varphi)$$

- se $\varphi \neq 0$ si ha:

$$s_q = 1 + \frac{B}{L} \cdot \operatorname{tg}(\varphi) \quad s_\gamma = 1 - 0.4 \cdot \frac{B}{L} \quad s_c = 1 + \frac{N_q \cdot B}{N_c \cdot L}$$

$$d_q = 1 + 2 \cdot \operatorname{tg}(\varphi) \cdot (1 - \operatorname{sen}(\varphi))^2 \cdot \Theta \quad d_\gamma = 1.0 \quad d_c = 1 + 0.4 \cdot \Theta$$

$$\text{dove : se } \frac{D}{B} \leq 1 \Rightarrow \Theta = \frac{D}{B}, \text{ se } \frac{D}{B} > 1 \Rightarrow \Theta = \operatorname{arctg}\left(\frac{D}{B}\right)$$

$$i_q = \left[1 - \frac{H}{V + A_f \cdot c_a \cdot \operatorname{ctg}(\varphi)} \right]^m \quad i_\gamma = \left[1 - \frac{H}{V + A_f \cdot c_a \cdot \operatorname{ctg}(\varphi)} \right]^{m+1} \quad i_c = i_q - \frac{1 - i_q}{N_q - 1}$$

$$\text{dove : } m = m_B = \frac{2 + \frac{B}{L}}{1 + \frac{B}{L}} \quad m = m_L = \frac{2 + \frac{L}{B}}{1 + \frac{L}{B}}$$

- se $\varphi = 0$ si ha:

$$s_q = 1.0 \quad s_\gamma = 1.0 \quad s_c = 1 + 0.2 \cdot \frac{B}{L}$$

$$d_q = 1.0 \quad d_\gamma = 1.0 \quad d_c = 1 + 0.4 \cdot \Theta$$

$$i_q = 1.0 \quad i_\gamma = 1.0 \quad i_c = 1 - \frac{m \cdot H}{A_f \cdot c_a \cdot N_c}$$

Formulazione di Brinch-Hansen :

$$N_q = \operatorname{tg}^2\left(\frac{90^\circ + \varphi}{2}\right) \cdot e^{\pi \cdot \operatorname{tg}(\varphi)} \quad N_\gamma = 2 \cdot (N_q + 1) \cdot \operatorname{tg}(\varphi) \quad N_c = (N_q - 1) \cdot \operatorname{ctg}(\varphi)$$

- se $\varphi \neq 0$ si ha:

$$s_q = 1 + 0.1 \cdot \frac{B \cdot (1 + \operatorname{sen}(\varphi))}{L \cdot (1 - \operatorname{sen}(\varphi))} \quad s_\gamma = 1 + 0.1 \cdot \frac{B \cdot (1 + \operatorname{sen}(\varphi))}{L \cdot (1 - \operatorname{sen}(\varphi))} \quad s_c = 1 + 0.2 \cdot \frac{B \cdot (1 + \operatorname{sen}(\varphi))}{L \cdot (1 - \operatorname{sen}(\varphi))}$$

$$d_q = 1 + 2 \cdot \operatorname{tg}(\varphi) \cdot (1 - \operatorname{sen}(\varphi))^2 \cdot \Theta \quad d_\gamma = 1.0 \quad d_c = d_q - \frac{1 - d_q}{N_c \cdot \operatorname{tg}(\varphi)}$$

$$\text{dove : se } \frac{D}{B} \leq 1 \Rightarrow \Theta = \frac{D}{B}, \text{ se } \frac{D}{B} > 1 \Rightarrow \Theta = \operatorname{arctg}\left(\frac{D}{B}\right)$$

$$i_q = \left[1 - \frac{H}{V + A_f \cdot c_a \cdot ctg(\varphi)} \right]^m \quad i_\gamma = \left[1 - \frac{H}{V + A_f \cdot c_a \cdot ctg(\varphi)} \right]^{m+1} \quad i_c = i_q - \frac{1-i_q}{N_q - 1}$$

$$\text{dove: } m = m_B = \frac{2 + \frac{B}{L}}{1 + \frac{B}{L}} \quad m = m_L = \frac{2 + \frac{L}{B}}{1 + \frac{L}{B}}$$

- se $\varphi = 0$ si ha:

$$s_q = 1.0 \quad s_\gamma = 1.0 \quad s_c = 1 + 0.2 \cdot \frac{B}{L}$$

$$d_q = 1.0 \quad d_\gamma = 1.0 \quad d_c = 1 + 0.4 \cdot \Theta$$

$$i_q = 1.0 \quad i_\gamma = 1.0 \quad i_c = 1 - \frac{m \cdot H}{A_f \cdot c_a \cdot N_c}$$

Formulazione Eurocodice 7 :

$$N_q = tg^2\left(\frac{90^\circ + \varphi}{2}\right) \cdot e^{\pi \cdot tg(\varphi)} \quad N_\gamma = 2 \cdot (N_q - 1) \cdot tg(\varphi) \quad N_c = (N_q - 1) \cdot ctg(\varphi)$$

- se $\varphi \neq 0$ si ha:

$$s_q = 1 + \frac{B}{L} \cdot sen(\varphi) \quad s_\gamma = 1 - 0.3 \cdot \frac{B}{L} \quad s_c = \frac{s_q \cdot (N_q - 1)}{N_q - 1}$$

$$d_q = 1 + 2 \cdot tg(\varphi) \cdot (1 - sen(\varphi))^2 \cdot \Theta \quad d_\gamma = 1.0 \quad d_c = 1 + 0.4 \cdot \Theta$$

$$\text{dove: se } \frac{D}{B} \leq 1 \Rightarrow \Theta = \frac{D}{B}, \text{ se } \frac{D}{B} > 1 \Rightarrow \Theta = arctg\left(\frac{D}{B}\right)$$

- se H è parallela al lato B si ha:

$$i_q = \left[1 - \frac{0.7 \cdot H}{V + A_f \cdot c_a \cdot ctg(\varphi)} \right]^3 \quad i_\gamma = \left[1 - \frac{H}{V + A_f \cdot c_a \cdot ctg(\varphi)} \right]^3 \quad i_c = \frac{i_q \cdot N_q - 1}{N_q - 1}$$

- se H è parallela al lato L si ha:

$$i_q = 1 - \frac{H}{V + A_f \cdot c_a \cdot ctg(\varphi)} \quad i_\gamma = 1 - \frac{H}{V + A_f \cdot c_a \cdot ctg(\varphi)} \quad i_c = \frac{i_q \cdot N_q - 1}{N_q - 1}$$

- se $\varphi = 0$ si ha:

$$s_q = 1.0 \quad s_\gamma = 1.0 \quad s_c = 1 + 0.2 \cdot \frac{B}{L}$$

$$d_q = 1.0 \quad d_\gamma = 1.0 \quad d_c = 1 + 0.4 \cdot \Theta$$

$$i_q = 1.0 \quad i_\gamma = 1.0 \quad i_c = 0.5 \cdot \left(1 + \sqrt{1 - \frac{H}{A_f \cdot c_a}} \right)$$

Si ricorda che, per le relazioni sopra riportate, nel caso in cui $\varphi = 0 \Rightarrow N_q = 1.0, N_\gamma = 1.0$ e $N_c = 2 + \pi$. Il significato dei termini presenti nelle relazioni su descritte è il seguente:

- V componente verticale del carico agente sulla fondazione;
- H componente orizzontale del carico agente sulla fondazione (sia lungo B che lungo L);
- c_a adesione fondazione-terreno (valore variabile tra il 60% e 100% della coesione);
- α_1, α_2 esponenti di potenza che variano tra 2 e 5.

Nel caso in cui il cuneo di fondazione è interessato da falda idrica, il valore di γ_2 nella formula trinomia assume la seguente espressione:

$$\gamma_2 = \frac{\gamma \cdot z + \gamma_{sat} \cdot (h_c - z)}{h_c} \quad h_c = \frac{B}{2} \cdot tg\left(\frac{90 + \varphi}{2}\right)$$

dove i termini dell'espressione hanno il seguente significato:

- γ è il peso per unità di volume del terreno sottostante il piano di posa;
- γ_{sat} è il peso per unità di volume saturo del terreno sottostante il piano di posa;
- z è la profondità della falda dal piano di posa;
- h_c è l'altezza del cuneo di rottura della fondazione.

Tutto ciò descritto è valido nell'ipotesi di terreno con caratteristiche geotecniche omogenee. Nella realtà i terreni costituenti il piano di posa delle fondazioni sono quasi sempre composti o comunque riconducibili a formazioni di terreno omogenee di spessore variabile che si sovrappongono (caso di terreni stratificati). In queste condizioni l'algoritmo implementato è il seguente:

- viene determinata l'altezza del cuneo di rottura in funzione delle caratteristiche geotecniche degli strati attraversati, quindi si determinano il numero degli strati interessati da esso;
- in corrispondenza di ogni superficie di separazione, partendo da quella immediatamente sottostante il piano di posa della fondazione e fino a raggiungere l'altezza del cuneo di rottura, viene determinata la capacità portante di ogni singolo strato come somma di due valori. Il primo valore scaturisce dall'applicazione della formula trinomia alla quota *iesima* dello strato, il secondo deriva dalla resistenza al punzonamento del terreno sovrastante lo strato in esame;
- il minimo dei valori come sopra determinati sarà assunto come valore massimo della capacità portante della fondazione stratificata.

In forma analitica il procedimento su esposto può essere formulato nel seguente modo:

$$q'_{ult} = \left[q''_{ult} + q_{resT} \right]_{\min} = \left[q''_{ult} + \frac{p}{A_f} (P_V \cdot K_s \cdot tg(\varphi) + d \cdot c) \right]_{\min}$$

dove i termini dell'espressione hanno il seguente significato:

- q''_{ult} è il carico limite per un'ipotetica fondazione posta alla quota dello strato interessato;
- p è il perimetro della fondazione;
- P_V è la spinta verticale del terreno dal piano di posa allo strato interessato;
- K_s è il coefficiente di spinta laterale del terreno;
- d è la distanza dal piano di posa allo strato interessato.

CARICO LIMITE DI FONDAZIONI SUPERFICIALI SU ROCCIA :

Per la determinazione del carico limite, nel caso di presenza di ammasso roccioso fra i vari strati interessati dal cuneo di rottura, bisogna valutare molto attentamente il grado di solidità della roccia stessa. Tale valutazione viene in genere eseguita stimando l'indice RQD (Rock Quality Designation) che rappresenta una misura della qualità di un ammasso roccioso. Tale indice che può variare da un valore minimo di 0 (caso in cui la lunghezza dei pezzi di roccia estratti dal carotiere è inferiore a 100 mm) ad un valore massimo di 1 (caso in cui la carota risulta integra) è calcolato nel seguente modo:

$$RQD = \frac{\sum \text{lunghezze dei pezzi di roccia intatta } > 100\text{mm}}{\text{lunghezza del carotiere}}$$

E' chiaro che se il valore di RQD è molto basso, quindi ci troviamo nel caso di roccia molto fratturata, il calcolo della capacità portante dell'ammasso roccioso va condotto alla stregua di un terreno sciolto, utilizzando tutte le formulazioni sopra descritte.

Per ricavare la capacità portante di rocce non assimilabili ad ammassi di terreno sciolto sono state implementate due formulazioni, quella del Terzaghi (1943) e quella di Stagg-Zienkiewicz (1968) e correlate all'indice RQD. In definitiva il valore della capacità portante sarà espresso dalla seguente relazione:

$$q'_{ult} = q''_{ult} \cdot RQD^2$$

dove i termini dell'espressione hanno il seguente significato:

- q'_{ult} è il carico limite calcolato dell'ammasso roccioso;
- q''_{ult} è il carico limite calcolato alla Terzaghi o alla Stagg-Zienkiewicz.

L'equazione trinomia del carico limite nel caso in esame assume la seguente formulazione:

$$q_{ult}'' = \gamma_1 \cdot D \cdot N_q + c \cdot N_c \cdot s_c + \gamma_2 \cdot \frac{B}{2} \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma$$

I termini presenti nell'equazione hanno lo stesso significato di quelli già descritti in precedenza. I coefficienti di forma assumeranno i seguenti valori:

$$s_c = 1.0 \text{ per fondazioni di tipo nastriforme} \quad s_c = 1.3 \text{ per fondazioni di tipo quadrato;}$$

$$s_\gamma = 1.0 \text{ per fondazioni di tipo nastriforme} \quad s_\gamma = 0.8 \text{ per fondazioni di tipo quadrato.}$$

I fattori adimensionali di portanza a seconda della formulazione adottata saranno:

Formulazione di Terzaghi (1943) :

$$N_q = \frac{e^{2 \cdot \left(0.75 \cdot \pi - \frac{\varphi}{2}\right) \cdot \text{tg}(\varphi)}}{2 \cdot \cos^2\left(\frac{90^\circ + \varphi}{2}\right)} \quad N_\gamma = \frac{\text{tg}(\varphi)}{2} \left(\frac{K_{p\gamma}}{\cos^2(\varphi)} - 1 \right) \quad N_c = (N_q - 1) \cdot \text{ctg}(\varphi)$$

se $\varphi = 0 \Rightarrow N_c = 1.5 \cdot \pi + 1$

φ	0	5	10	15	20	25	30	35	40	45	50
$K_{p\gamma}$	10.8	12.2	14.7	18.6	25.0	35.0	52.0	82.0	141.0	298.0	800.0

Formulazione di Stagg-Zienkiewicz (1968) :

$$N_q = \text{tg}^6\left(\frac{90^\circ + \varphi}{2}\right) \quad N_\gamma = N_q + 1 \quad N_c = 5 \cdot \text{tg}^4\left(\frac{90^\circ + \varphi}{2}\right)$$

VERIFICA A ROTTURA PER SCORRIMENTO DI FONDAZIONI SUPERFICIALI :

Se il carico applicato alla base della fondazione non è normale alla stessa, bisogna effettuare anche una verifica per rottura a scorrimento. Rispetto al collasso per scorrimento la resistenza offerta dal sistema fondale viene valutata come somma di due componenti, la prima derivante dall'attrito fondazione-terreno, la seconda derivante dall'adesione. In generale oltre alle due componenti ora citate può essere tenuto in conto anche l'effetto della spinta passiva del terreno di ricoprimento esercita sulla fondazione, questa però fino ad un massimo del 30%. In forma analitica il procedimento su esposto può essere formulato nel seguente modo:

$$T_{Sd} \leq T_{Rd} = N_{Sd} \cdot \text{tg}(\delta) + A_f \cdot c_a + S_p \cdot f_{Sp}$$

dove i termini dell'espressione hanno il seguente significato:

- T_{Sd} componente orizzontale del carico agente sulla fondazione (sia lungo B che lungo L);
- N_{Sd} componente verticale del carico agente sulla fondazione;
- c_a adesione fondazione-terreno (valore variabile tra il 60% e 100% della coesione);
- δ angolo d'attrito fondazione-terreno (valore variabile tra il 60% e 100% della coesione);
- S_p spinta passiva del terreno di ricoprimento della fondazione;
- f_{Sp} percentuale di partecipazione della spinta passiva;
- A_f superficie di contatto del piano di posa della fondazione.

Va da se che tale tipo di verifica deve essere effettuata sia per componenti taglianti parallele al lato della base che per quelle ortogonali.

DETERMINAZIONE DELLE TENSIONI INDOTTE NEL TERRENO :

Ai fini del calcolo dei cedimenti è essenziale conoscere lo stato tensionale indotto nel terreno a varie profondità da un carico applicato in superficie. Tale determinazione viene eseguita ipotizzando che il terreno si comporti come un mezzo

continuo, elastico-lineare, omogeneo e isotopo. Tale assunzione, utilizzata per la determinazione della variazione delle tensioni verticali dovuta all'applicazione di un carico in superficie, è confortata dalla letteratura (Morgenstern e Phukan) perché la non linearità del materiale poco influenza la distribuzione delle tensioni verticali. Per ottenere un profilo verticale di pressioni si possono utilizzare tre metodi di calcolo; il primo è il **metodo di Boussinesq**, il secondo è il **metodo di Westergaard** e infine il terzo è il **metodo di Mindlin**, tutti basati sulla teoria del continuo elastico. Il secondo metodo differisce dal primo per la presenza del coefficiente di Poisson "ν", quindi meglio si adatta ai terreni stratificati. Il terzo metodo differisce dai primi due per la possibilità di posizionare il carico all'interno del continuo elastico (i primi due pongono il carico esclusivamente sulla frontiera), quindi meglio si presta al caso di fondazioni poste a una profondità di una certa importanza (il metodo risulta equivalente a quello di Boussinesq nel caso di fondazioni poste sulla frontiera del continuo elastico). L'algoritmo implementato, basandosi sulle ben note equazioni ricavate per un carico puntiforme, cioè:

$$\text{Boussinesq} \Rightarrow \Delta\sigma_v = \frac{3 \cdot Q \cdot z^3}{2 \cdot \pi \cdot (r^2 + z^2)^{\frac{5}{2}}} \quad \text{Westergaard} \Rightarrow \Delta\sigma_v = \frac{Q}{2 \cdot \pi \cdot z^2} \cdot \frac{\sqrt{1-2 \cdot \nu}}{\left(\frac{1-2 \cdot \nu}{2-2 \cdot \nu} + \frac{r^2}{z^2}\right)^{\frac{3}{2}}}$$

dove i termini dell'espressioni hanno il seguente significato:

- Q carico puntiforme applicato sulla frontiera del mezzo;
- r proiezione orizzontale della distanza del punto di applicazione del carico dal punto in esame;
- z proiezione verticale della distanza del punto di applicazione del carico dal punto in esame.

$$\text{Mindlin} \Rightarrow \Delta\sigma_v = \frac{Q}{8 \cdot \pi \cdot (1-\nu) \cdot D^2} \left(\frac{-\frac{(1-2 \cdot \nu) \cdot (m-1)}{A^3} + \frac{(1-2 \cdot \nu) \cdot (m-1)}{B^3} - \frac{3 \cdot (m-1)^3}{A^5} - \frac{30 \cdot m \cdot (m+1)^3}{B^7}}{-\frac{3 \cdot (3-4 \cdot \nu) \cdot m \cdot (m+1)^2 - 3 \cdot (m+1) \cdot (5 \cdot m-1)}{B^5}} \right)$$

$$n = \frac{r}{D}; \quad m = \frac{z}{D}; \quad A^2 = n^2 + (m-1)^2; \quad B^2 = n^2 + (m+1)^2$$

dove i termini dell'espressioni hanno il seguente significato:

- Q carico puntiforme applicato sulla frontiera o all'interno del mezzo;
- D proiezione verticale della distanza del punto di applicazione del carico dalla frontiera del mezzo;
- r proiezione orizzontale della distanza del punto di applicazione del carico dal punto in esame;
- z proiezione verticale della distanza del punto di applicazione del carico dal punto in esame.

esegue un'integrazione, delle equazioni di cui sopra, lungo la verticale di ogni punto notevole degli elementi fondali, estesa a tutte le aree di carico presenti sulla superficie del terreno; il tutto al fine della determinazione della variazione dello stato tensionale verticale "Δσ_v". Una nota esplicativa va fatta sul valore da assegnare a "Q", esso va definito, nel caso di pressione, come "pressione netta" ossia la pressione in eccesso rispetto a quella geostatica esistente, che può essere sopportata con sicurezza alla profondità "D" del piano di posa delle fondazioni, questo perché i cedimenti sono causati solo da incrementi netti di pressione che si aggiungono all'esistente pressione geostatica.

CALCOLO DEI CEDIMENTI DELLA FONDAZIONE :

La determinazione dei cedimenti delle fondazioni, assume, in special modo nella fase di esercizio, una rilevanza notevole per il manufatto da realizzarsi. Nell'evolversi della fase di cedimento, il terreno passa da uno stato di sforzo corrente (dovuto al peso proprio) a uno nuovo, per effetto del carico addizionale applicato. La variazione dello stato tensionale di cui sopra, produce una serie di movimenti di rotolamento e scorrimento relativo tra i granuli del terreno nonché deformazioni elastiche e rotture delle particelle costituenti il mezzo, localizzate in una limitata zona d'influenza a ridosso dell'area di carico. L'insieme di questi fenomeni costituisce il cedimento, che nel caso in esame è quello verticale. Nonostante che la frazione elastica sia modesta, l'esperienza ha dimostrato che modellare il terreno (ai fini del calcolo dei cedimenti) come materiale pseudoelastico permette di ottenere risultati soddisfacenti. Diversi sono i metodi esistenti in letteratura per il calcolo dei cedimenti (si ricorda che qualunque sia il metodo di calcolo, la determinazione del valore del cedimento deve intendersi come la miglior stima delle deformazioni subite dal terreno da attendersi all'applicazione dei

carichi) quelli implementati vengono di seguito descritti.

Il metodo edometrico, che si basa sulla nota relazione:

$$w_{ed} = \sum_{i=1}^n \frac{\Delta\sigma_{v,i}}{E_{ed,i}} \cdot \Delta z_i$$

dove i termini dell'espressioni hanno il seguente significato:

- $\Delta\sigma_{v,i}$ variazione stato tensionale verticale alla profondità “ z_i ” dello strato i-esimo per l'applicazione del carico;
- $E_{ed,i}$ modulo edometrico del terreno relativo allo strato i-esimo;
- Δz_i spessore dello strato i-esimo.

Si ricorda che tale metodo si basa sull'ipotesi edometrica, quindi l'approssimazione del risultato è tanto migliore quanto più ridotto è il rapporto tra lo spessore dello strato deformabile e la dimensione in pianta delle fondazioni. Tuttavia lo stesso è dotato di ottima approssimazione anche nel caso di strati deformabili di spessore notevole.

Il metodo dell'elasticità, che si basa sulle note relazioni:

$$w_{imp.} = \sum_{i=1}^n \frac{\Delta\sigma_{v,i}}{E_i} \cdot \Delta z_i \quad w_{Lib.} = \sum_{i=1}^n \frac{\Delta\sigma_{v,i}}{E_i} \cdot \frac{1-2 \cdot \nu^2}{1-\nu} \cdot \Delta z_i$$

dove i termini dell'espressioni hanno il seguente significato:

- $w_{imp.}$ cedimento in condizioni di deformazione laterale impedita;
- $w_{Lib.}$ cedimento in condizioni di deformazione laterale libera;
- $\Delta\sigma_{v,i}$ variazione stato tensionale verticale alla profondità “ z_i ” dello strato i-esimo per l'applicazione del carico;
- E_i modulo elastico del terreno relativo allo strato i-esimo;
- Δz_i spessore dello strato i-esimo.

La doppia formulazione adottata consente di ottenere un intervallo di valori (valore minimo per $w_{imp.}$ e valore massimo per $w_{Lib.}$) del cedimento elastico per la fondazione in esame.

SIMBOLOGIA ADOTTATA NEI TABULATI DI CALCOLO :

Di seguito, per maggior chiarezza nella lettura dei tabulati di calcolo, viene riportata la descrizione dei simboli principali utilizzati nella stesura degli stessi. Per comodità di lettura la legenda è suddivisa in paragrafi con la stessa modalità in cui sono stampati i tabulati di calcolo.

Dati geometrici degli elementi costituenti le fondazioni superficiali :

per tipologie travi e plinti superficiali:

- **Indice Strat.** indice della stratigrafia associata all'elemento;
- **Prof. Fon.** profondità del piano di posa dell'elemento dal piano campagna;
- **Base** larghezza della sezione trasversale dell'elemento;
- **Altezza** altezza della sezione trasversale dell'elemento;
- **Lung. Elem.** dimensione dello sviluppo longitudinale dell'elemento;
- **Lung. Travata** nel caso in cui l'elemento è un sottoinsieme di elementi costituenti lo stesso allineamento, rappresenta la dimensione dello sviluppo longitudinale dell'insieme.

per tipologia platea:

- **Indice Strat.** indice della stratigrafia associata all'elemento;
- **Prof. Fon.** profondità del piano di posa dell'elemento dal piano campagna;
- **Dia. Eq.** diametro del cerchio equivalente alla superficie dell'elemento;
- **Spessore** spessore dell'elemento;
- **Superficie** superficie dell'elemento;
- **Vert. Elem.** Numero dei vertici che costituiscono l'elemento;
- **Macro** nel caso in cui l'elemento è un sottoinsieme di elementi costituenti un'unica macrostruttura, rappresenta

il numero identificativo della stessa.

Nel caso in cui si è scelto di determinare la portanza anche per gli elementi platea viene riportata un ulteriore elemento nel quale sono riportate le caratteristiche geometriche del plinto equivalente alla Macro in esame.

Dati di carico degli elementi costituenti le fondazioni superficiali :

per tipologie travi e plinti superficiali:

- Cmb numero della combinazione di carico (nel caso che essa sia di S.L.U. è riportata la tipologia);
- Tipologia tipologia della combinazione di carico;
- Sismica flag per l'applicazione della riduzione sismica alle caratteristiche meccaniche del terreno di fondazione per la combinazione di carico in esame;
- Ecc. B valore dell'eccentricità del carico Normale agente sul piano di fondazione nella direzione parallela alla sezione trasversale dell'elemento;
- Ecc. L valore dell'eccentricità del carico Normale agente sul piano di fondazione nella direzione parallela allo sviluppo longitudinale dell'elemento;
- S.Taglio B valore dello sforzo di taglio agente sul piano di fondazione nella direzione parallela alla sezione trasversale dell'elemento;
- S.Taglio L valore dello sforzo di taglio agente sul piano di fondazione nella direzione parallela allo sviluppo longitudinale dell'elemento;
- S.Normale valore del carico Normale agente sul piano di fondazione;
- T.T.min minimo valore della distribuzione tensionale di contatto tra terreno ed elemento fondale;
- T.T.max massimo valore della distribuzione tensionale di contatto tra terreno ed elemento fondale.

per tipologia platea:

- Cmb numero della combinazione di carico (nel caso che essa sia di S.L.U. è riportata la tipologia);
- Tipologia tipologia della combinazione di carico;
- Sismica flag per l'applicazione della riduzione sismica alle caratteristiche meccaniche del terreno di fondazione per la combinazione di carico in esame;
- Press. N1 valore della tensione di contatto tra terreno e fondazione nel vertice n° 1 dell'elemento;
- Press. N2 valore della tensione di contatto tra terreno e fondazione nel vertice n° 2 dell'elemento;
- Press. N3 valore della tensione di contatto tra terreno e fondazione nel vertice n° 3 dell'elemento;
- Press. N4 valore della tensione di contatto tra terreno e fondazione nel vertice n° 4 dell'elemento;
- S.Taglio X valore dello sforzo di taglio agente sul piano di fondazione nella direzione parallela all'asse X del riferimento globale;
- S.Taglio Y valore dello sforzo di taglio agente sul piano di fondazione nella direzione parallela all'asse Y del riferimento globale.

Nel caso in cui si è scelto di determinare la portanza anche per gli elementi platea viene riportata un ulteriore elemento nel quale sono riportate le Macro Azioni (integrale delle azioni applicate sui singoli elementi platea) del plinto equivalente alla Macro in esame.

Valori di calcolo della portanza per fondazioni superficiali :

- Cmb numero della combinazione di carico (nel caso che essa sia di S.L.U. è riportata la tipologia);
- Strato Rot. strato nel quale si attinge il minor valore di portanza rispetto al numero di strati interessati dal cono di rottura;
- Ver.TB valore limite della resistenza a scorrimento nella direzione parallela alla sezione trasversale dell'elemento;
- S.T.B / TB rapporto tra lo sforzo di taglio agente e il valore limite della resistenza a scorrimento nella direzione parallela alla sezione trasversale dell'elemento (verifica positiva se il rapporto è < 1.0);
- Ver.TL valore limite della resistenza a scorrimento nella direzione parallela allo sviluppo longitudinale dell'elemento;
- S.T.L / TL rapporto tra lo sforzo di taglio agente e il valore limite della resistenza a scorrimento nella direzione parallela allo sviluppo longitudinale dell'elemento (verifica positiva se il rapporto è < 1.0);
- Sgm. Lt. tensione litostatica agente alla quota del piano di posa dell'elemento fondale;
- Qlim q valore del termine relativo al sovraccarico nella formula trinomia per il calcolo della capacità portante (nel caso in cui si operi alle tensioni ammissibili corrisponde alla relativa parte della portanza

- $Q_{lim\ g}$ ammissibile);
valore del termine relativo alla larghezza della base di fondazione nella formula trinomia per il calcolo della capacità portante (nel caso in cui si operi alle tensioni ammissibili corrisponde alla relativa parte della portanza ammissibile);
- $Q_{lim\ c}$ valore del termine relativo alla coesione nella formula trinomia per il calcolo della capacità portante (nel caso in cui si operi alle tensioni ammissibili corrisponde alla relativa parte della portanza ammissibile);
- $Q_{res\ T}$ valore della capacità portante relativo alla resistenza al punzonamento del terreno sovrastante lo strato di rottura. Tale valore risulta non nullo nel caso di terreni stratificati dove lo strato di rottura è diverso dal primo (nel caso in cui si operi alle tensioni ammissibili corrisponde alla relativa parte della portanza ammissibile);
- Q_{LIM} valore della capacità portante totale quale somma di $Q_{lim\ q}$, $Q_{lim\ g}$, $Q_{lim\ c}$ e di $Q_{res\ T}$ (nel caso in cui si operi alle tensioni ammissibili corrisponde alla portanza ammissibile);
- $T.T. / Q_{LIM}$ rapporto tra il massimo valore della distribuzione tensionale di contatto tra terreno ed elemento fondale e il valore della capacità portante (verifica positiva se il rapporto è < 1.0).

Nel caso in cui si è scelto di determinare la portanza anche per gli elementi platea viene riportata un ulteriore elemento nel quale sono riportate le verifiche di portanza del plinto equivalente alla Macro in esame.

Valori di calcolo dei cedimenti per fondazioni superficiali :

- C_{mb} numero della combinazione di carico e tipologia;
- N_{odo} vertice dell'elemento in cui viene calcolato il cedimento;
- $Car. Netto$ valore del carico netto applicato sulla superficie del terreno;
- $Cedimento/i$ valore del cedimento (nel caso di calcolo di cedimenti elastici i valori riportati sono due, il primo corrisponde al cedimento $w_{Imp.}$, mentre il secondo al cedimento $w_{Lib.}$).

TABULATI DI CALCOLO :

PARAMETRI DI CALCOLO :

Metodi di calcolo della portanza per fondazioni superficiali :

Per terreni sciolti: Vesic
Per terreni lapidei: Terzaghi

Combinazioni di carico da approccio progettuale TIPO 1

Fattori utilizzati per il calcolo della portanza per fondazioni superficiali :

Riduzione dimensioni per eccentricità : Si
Fattori di forma della fondazione : Si
Fattori di profondità del piano di posa : Si
Fattori di inclinazione del carico : Si
Fattori di punzonamento (Vesic) : Si
Fattore riduzione effetto piastra (Bowles) : Si
Fattore di riduzione dimensione Base equivalente platea : 20,00 %
Fattore di riduzione dimensione Lunghezza equivalente platea : 20,00 %

Effetti inerziali (Paolucci-Pecker):

Coeff. sismico orizzontale $K_h = 0,000$
Angolo d'attrito alla quota di fond.= 40,0
Fattore correttivo $Z_c = 1,000$
Fattore correttivo $Z_q = 1,000$

Coefficienti parziali di sicurezza per Tensioni Ammissibili, SLE e SLD nel calcolo della portanza per fondazioni superficiali :

Coeff. parziale di sicurezza F_c (statico) : 2,50
Coeff. parziale di sicurezza F_q (statico) : 2,50
Coeff. parziale di sicurezza F_g (statico) : 2,50
Coeff. parziale di sicurezza F_c (sismico) : 3,00

Coeff. parziale di sicurezza Fq (sismico) : 3,00
 Coeff. parziale di sicurezza Fg (sismico) : 3,00

Coefficienti parziali di sicurezza per SLU nel calcolo della portanza per fondazioni superficiali :

Coeff. parz. di sicurezza Prop. Materiali per Tan(fi) (statico) : 1
 Coeff. parz. di sicurezza Prop. Materiali per c' (statico) : 1
 Coeff. parz. di sicurezza Prop. Materiali per Cu (statico) : 1
 Coeff. parz. di sicurezza Prop. Materiali per Tan(fi) (sismico) : 1
 Coeff. parz. di sicurezza Prop. Materiali per c' (sismico) : 1
 Coeff. parz. di sicurezza Prop. Materiali per Cu (sismico) : 1
 Coeff. R1 capacità portante : 1,00
 Coeff. R2 capacità portante : 1,80
 Coeff. R3 capacità portante : 2,30
 Coeff. R1 scorrimento : 1,00
 Coeff. R2 scorrimento : 1,10
 Coeff. R3 scorrimento : 1,10

Parametri per la verifica a scorrimento delle fondazioni superficiali :

Fattore per l'adesione $6 < Ca < 10$: 8
 Fattore per attrito ter.-fond. $5 < Delta < 10$: 7
 Frazione di spinta passiva fSp : 30,00 %

Metodi e parametri per il calcolo dei cedimenti delle fondazioni superficiali :

Metodo di calcolo tensioni superficiali : Boussinesq
 Modalità d'interferenza dei bulbi tensionali :
 Metodo di calcolo dei cedimenti del terreno : Cedimenti edometrici

ARCHIVIO STRATIGRAFIE :

Indice / Descrizione : 001 / Nuova stratigrafia n° 1
 Numero strati : 1
 Profondità falda : Assente.

Strato n°	Quota di riferimento	Spessore	Indice / Descrizione terreno	Effetto Attr. Neg.
1	da 0,0 a -2200,0 cm.	2200,0 cm.	001 / Calcarenite di Gravina	Assente

ARCHIVIO TERRENI :

Indice / Descrizione terreno : 001 / Calcarenite di Gravina
 Comportamento del terreno : Litoide (Roccia)

Peso Spec.	Peso Spec. Sat.	Angolo Res.	Coesione	Coes. non Dren.	Mod. Ed.	Mod. Ela.	Poisson	D.R.	RQD	C. Ades.
daN/cm ²	daN/cm ²	Gradi (°)	daN/cm ²	daN/cm ²	daN/cm ²	daN/cm ²		%	%	
1,600 E-3	2,000 E-3	40,000	0,700	0,000	100,000	10000,000	0,263	60,0	30,0	1,00

DATI GEOMETRICI DEGLI ELEMENTI COSTITUENTI LE FONDAZIONI SUPERFICIALI :

Elemento	Tipologia	Indice Strat.	Prof. Fon.	Base	Altezza	Lung. Elem.	Lung. Travata
		n°	cm	cm	cm	cm	cm
TRAVE N° 88	Trave	001	60,00	80,00	60,00	343,50	4488,00
TRAVE N° 89	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 90	Trave	001	60,00	80,00	60,00	343,50	4488,00
TRAVE N° 91	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 92	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 93	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 94	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 95	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 96	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 97	Trave	001	60,00	80,00	60,00	343,50	4488,00
TRAVE N° 98	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 99	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 100	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 101	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 102	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00

TRAVE N° 103	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 104	Trave	001	60,00	80,00	60,00	543,00	4488,00
TRAVE N° 105	Trave	001	60,00	80,00	60,00	343,50	4488,00

VALORI DI CALCOLO DELLA PORTANZA PER FONDAZIONI SUPERFICIALI :

N.B. La relazione è redatta in forma sintetica. Verranno riportate le sole combinazioni maggiormente gravose per ogni verifica.

ELEMENTO : TRAVE N° 88

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
005	T.AMM	Si	0,0	-21,4	-470,0	-121,7	-9691,2	-0,266	-0,573
006	T.AMM	No	0,0	-26,5	1227,3	0,1	-8883,9	-0,244	-0,574
007	T.AMM	No	0,0	-29,8	-400,9	454,5	-7845,7	-0,191	-0,560

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cmq	Qlim q daN/cmq	Qlim g daN/cmq	Qlim c daN/cmq	Qres T daN/cmq	QLIM daN/cmq	T.T. / QLIM
005/T.AMM	1 di 1	20541,7	0,023	20541,7	0,006	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,235
006/T.AMM	1 di 1	20112,4	0,061	20112,4	0,000	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,196
007/T.AMM	1 di 1	19560,5	0,020	19560,5	0,023	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,192

ELEMENTO : TRAVE N° 89

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
003	T.AMM	Si	0,0	35,7	-2465,2	0,2	-12187,9	-0,198	-0,463
007	T.AMM	No	0,0	15,4	-2251,6	677,3	-12263,5	-0,215	-0,456

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cmq	Qlim q daN/cmq	Qlim g daN/cmq	Qlim c daN/cmq	Qres T daN/cmq	QLIM daN/cmq	T.T. / QLIM
003/T.AMM	1 di 1	30806,8	0,080	30806,8	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,190
007/T.AMM	1 di 1	30847,0	0,073	30847,0	0,022	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,156

ELEMENTO : TRAVE N° 90

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
004	T.AMM	Si	0,0	25,4	-761,0	121,8	-9358,9	-0,237	-0,580
006	T.AMM	No	0,0	31,1	936,3	-0,1	-8551,6	-0,218	-0,581
007	T.AMM	No	0,0	23,9	-778,8	154,3	-9720,7	-0,237	-0,583

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cmq	Qlim q daN/cmq	Qlim g daN/cmq	Qlim c daN/cmq	Qres T daN/cmq	QLIM daN/cmq	T.T. / QLIM
004/T.AMM	1 di 1	20365,0	0,037	20365,0	0,006	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,238
006/T.AMM	1 di 1	19935,7	0,047	19935,7	0,000	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,199
007/T.AMM	1 di 1	20557,4	0,038	20557,4	0,008	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,199

ELEMENTO : TRAVE N° 91

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
003	T.AMM	Si	0,0	-42,4	-2874,4	-0,2	-11824,5	-0,189	-0,464
007	T.AMM	No	0,0	-59,0	-2735,0	286,1	-11752,1	-0,151	-0,474

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cmq	Qlim q daN/cmq	Qlim g daN/cmq	Qlim c daN/cmq	Qres T daN/cmq	QLIM daN/cmq	T.T. / QLIM
003/T.AMM	1 di 1	30613,6	0,094	30613,6	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,191
007/T.AMM	1 di 1	30575,1	0,089	30575,1	0,009	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,162

ELEMENTO : TRAVE N° 92

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
003	T.AMM	Si	0,0	1,1	-3449,7	-0,1	-14747,6	-0,240	-0,464
007	T.AMM	No	0,0	-13,1	-3210,3	351,3	-14571,8	-0,229	-0,465

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cmq	Qlim q daN/cmq	Qlim g daN/cmq	Qlim c daN/cmq	Qres T daN/cmq	QLIM daN/cmq	T.T. / QLIM
003/T.AMM	1 di 1	32167,8	0,107	32167,8	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,191
007/T.AMM	1 di 1	32074,4	0,100	32074,4	0,011	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,159

ELEMENTO : TRAVE N° 93

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
003	T.AMM	Si	0,0	0,0	-3440,9	0,0	-14666,2	-0,239	-0,456
007	T.AMM	No	0,0	-14,5	-3202,7	404,3	-14494,4	-0,228	-0,466

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cmq	Qlim q daN/cmq	Qlim g daN/cmq	Qlim c daN/cmq	Qres T daN/cmq	QLIM daN/cmq	T.T. / QLIM
003/T.AMM	1 di 1	32124,6	0,107	32124,6	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,187
007/T.AMM	1 di 1	32033,2	0,100	32033,2	0,013	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,159

ELEMENTO : TRAVE N° 94

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
003	T.AMM	Si	0,0	0,0	-3433,2	0,0	-14668,2	-0,239	-0,456
007	T.AMM	No	0,0	-14,6	-3196,2	454,4	-14497,1	-0,228	-0,466

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cmq	Qlim q daN/cmq	Qlim g daN/cmq	Qlim c daN/cmq	Qres T daN/cmq	QLIM daN/cmq	T.T. / QLIM
003/T.AMM	1 di 1	32125,6	0,107	32125,6	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,187
007/T.AMM	1 di 1	32034,7	0,100	32034,7	0,014	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,160

ELEMENTO : TRAVE N° 95

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
003	T.AMM	Si	0,0	0,0	-3449,6	0,0	-14666,5	-0,239	-0,456
007	T.AMM	No	0,0	-14,7	-3210,6	510,0	-14496,8	-0,228	-0,467

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cmq	Qlim q daN/cmq	Qlim g daN/cmq	Qlim c daN/cmq	Qres T daN/cmq	QLIM daN/cmq	T.T. / QLIM
003/T.AMM	1 di 1	32124,7	0,107	32124,7	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,187
007/T.AMM	1 di 1	32034,5	0,100	32034,5	0,016	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,160

ELEMENTO : TRAVE N° 96

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
003	T.AMM	Si	0,0	-1,0	-3428,8	0,1	-14737,6	-0,240	-0,463
007	T.AMM	No	0,0	-15,8	-3197,5	580,2	-14560,4	-0,228	-0,473

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cmq	Qlim q daN/cmq	Qlim g daN/cmq	Qlim c daN/cmq	Qres T daN/cmq	QLIM daN/cmq	T.T. / QLIM
003/T.AMM	1 di 1	32162,5	0,107	32162,5	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,190
007/T.AMM	1 di 1	32068,3	0,100	32068,3	0,018	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,162

ELEMENTO : TRAVE N° 97

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
004	T.AMM	Si	0,0	-24,5	-206,6	-122,9	-9431,9	-0,243	-0,579
006	T.AMM	No	0,0	-32,3	-903,3	2,2	-8467,7	-0,211	-0,583
007	T.AMM	No	0,0	-23,1	-224,1	-153,7	-9788,4	-0,242	-0,582

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cmq	Qlim q daN/cmq	Qlim g daN/cmq	Qlim c daN/cmq	Qres T daN/cmq	QLIM daN/cmq	T.T. / QLIM
004/T.AMM	1 di 1	20403,8	0,010	20403,8	0,006	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,238
006/T.AMM	1 di 1	19891,2	0,045	19891,2	0,000	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,199
007/T.AMM	1 di 1	20593,4	0,011	20593,4	0,007	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,199

ELEMENTO : TRAVE N° 98

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
002	T.AMM	Si	0,0	-41,0	2083,0	-0,1	-11897,4	-0,191	-0,464
006	T.AMM	No	0,0	-44,1	3730,5	0,1	-10951,5	-0,177	-0,427
007	T.AMM	No	0,0	-57,5	1939,6	286,2	-11825,0	-0,154	-0,474

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cmq	Qlim q daN/cmq	Qlim g daN/cmq	Qlim c daN/cmq	Qres T daN/cmq	QLIM daN/cmq	T.T. / QLIM
002/T.AMM	1 di 1	30652,4	0,068	30652,4	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,191
006/T.AMM	1 di 1	30149,4	0,124	30149,4	0,000	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,146
007/T.AMM	1 di 1	30613,9	0,063	30613,9	0,009	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,162

ELEMENTO : TRAVE N° 99

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm	T.T. max daN/cm
002	T.AMM	Si	0,0	1,1	3409,3	-0,1	-14745,6	-0,240	-0,464
006	T.AMM	No	0,0	1,2	4876,2	0,0	-13769,5	-0,229	-0,427
007	T.AMM	No	0,0	-13,2	3169,7	351,3	-14569,8	-0,229	-0,465

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cm	Qlim q daN/cm	Qlim g daN/cm	Qlim c daN/cm	Qres T daN/cm	QLIM daN/cm	T.T. / QLIM
002/T.AMM	1 di 1	32166,8	0,106	32166,8	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,191
006/T.AMM	1 di 1	31647,8	0,154	31647,8	0,000	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,146
007/T.AMM	1 di 1	32073,3	0,099	32073,3	0,011	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,159

ELEMENTO : TRAVE N° 100

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm	T.T. max daN/cm
002	T.AMM	Si	0,0	0,0	3458,0	0,0	-14666,3	-0,239	-0,456
006	T.AMM	No	0,0	0,0	4891,2	0,0	-13691,1	-0,228	-0,419
007	T.AMM	No	0,0	-14,5	3219,8	404,3	-14494,5	-0,228	-0,466

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cm	Qlim q daN/cm	Qlim g daN/cm	Qlim c daN/cm	Qres T daN/cm	QLIM daN/cm	T.T. / QLIM
002/T.AMM	1 di 1	32124,6	0,108	32124,6	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,187
006/T.AMM	1 di 1	31606,1	0,155	31606,1	0,000	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,143
007/T.AMM	1 di 1	32033,3	0,101	32033,3	0,013	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,159

ELEMENTO : TRAVE N° 101

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm	T.T. max daN/cm
002	T.AMM	Si	0,0	0,0	3430,4	0,0	-14668,2	-0,239	-0,456
006	T.AMM	No	0,0	0,0	4873,5	0,0	-13693,0	-0,228	-0,419
007	T.AMM	No	0,0	-14,6	3193,3	454,4	-14497,1	-0,228	-0,466

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cm	Qlim q daN/cm	Qlim g daN/cm	Qlim c daN/cm	Qres T daN/cm	QLIM daN/cm	T.T. / QLIM
002/T.AMM	1 di 1	32125,6	0,107	32125,6	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,187
006/T.AMM	1 di 1	31607,1	0,154	31607,1	0,000	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,143
007/T.AMM	1 di 1	32034,6	0,100	32034,6	0,014	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,160

ELEMENTO : TRAVE N° 102

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm	T.T. max daN/cm
002	T.AMM	Si	0,0	0,0	3449,9	0,0	-14666,5	-0,239	-0,456
006	T.AMM	No	0,0	0,0	4883,3	-0,1	-13691,3	-0,228	-0,419
007	T.AMM	No	0,0	-14,7	3210,9	509,9	-14496,8	-0,228	-0,467

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cm	Qlim q daN/cm	Qlim g daN/cm	Qlim c daN/cm	Qres T daN/cm	QLIM daN/cm	T.T. / QLIM
002/T.AMM	1 di 1	32124,7	0,107	32124,7	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,187
006/T.AMM	1 di 1	31606,2	0,155	31606,2	0,000	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,143
007/T.AMM	1 di 1	32034,5	0,100	32034,5	0,016	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,160

ELEMENTO : TRAVE N° 103

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm	T.T. max daN/cm
002	T.AMM	Si	0,0	-1,0	3428,7	0,0	-14737,6	-0,240	-0,463
006	T.AMM	No	0,0	-1,0	4895,3	-0,1	-13761,7	-0,229	-0,426
007	T.AMM	No	0,0	-15,8	3197,5	580,1	-14560,4	-0,228	-0,473

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cm	Qlim q daN/cm	Qlim g daN/cm	Qlim c daN/cm	Qres T daN/cm	QLIM daN/cm	T.T. / QLIM
002/T.AMM	1 di 1	32162,5	0,107	32162,5	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,190
006/T.AMM	1 di 1	31643,6	0,155	31643,6	0,000	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,146
007/T.AMM	1 di 1	32068,3	0,100	32068,3	0,018	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,162

ELEMENTO : TRAVE N° 104

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm	T.T. max daN/cm
-----------	-----------	---------	--------------	--------------	--------------------	--------------------	-------------------	--------------------	--------------------

002	T.AMM	Si	0,0	35,7	2465,2	0,0	-12187,9	-0,198	-0,463
006	T.AMM	No	0,0	38,4	4105,4	-0,2	-11236,5	-0,185	-0,426
007	T.AMM	No	0,0	15,4	2251,5	677,1	-12263,5	-0,215	-0,456

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cm ^q	Qlim q daN/cm ^q	Qlim g daN/cm ^q	Qlim c daN/cm ^q	Qres T daN/cm ^q	QLIM daN/cm ^q	T.T. / QLIM
002/T.AMM	1 di 1	30806,8	0,080	30806,8	0,000	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,190
006/T.AMM	1 di 1	30300,9	0,135	30300,9	0,000	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,146
007/T.AMM	1 di 1	30847,0	0,073	30847,0	0,022	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,156

ELEMENTO : TRAVE N° 105

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm ^q	T.T. max daN/cm ^q
005	T.AMM	Si	0,0	-21,3	470,4	-122,4	-9696,5	-0,265	-0,573
006	T.AMM	No	0,0	-28,6	1167,1	2,8	-8732,4	-0,234	-0,577
007	T.AMM	No	0,0	-29,8	400,5	455,6	-7845,7	-0,190	-0,560

Cmb n°	Strato Rot. n°	Ver. TB daN	S.T.B / TB	Ver. TL daN	S.T.L / TL	Sgm. Lt. daN/cm ^q	Qlim q daN/cm ^q	Qlim g daN/cm ^q	Qlim c daN/cm ^q	Qres T daN/cm ^q	QLIM daN/cm ^q	T.T. / QLIM
005/T.AMM	1 di 1	20544,5	0,023	20544,5	0,006	-0,096	-0,234	-0,193	-2,009	0,000	-2,436	0,235
006/T.AMM	1 di 1	20031,9	0,058	20031,9	0,000	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,197
007/T.AMM	1 di 1	19560,5	0,020	19560,5	0,023	-0,096	-0,281	-0,231	-2,411	0,000	-2,923	0,192

VALORI DI CALCOLO DEI CEDIMENTI PER FONDAZIONI SUPERFICIALI :

ELEMENTO : TRAVE N° 88

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm ^q	T.T. max daN/cm ^q
005	T.AMM	Si	0,0	-21,4	-470,0	-121,7	-9691,2	-0,266	-0,573
007	T.AMM	No	0,0	-29,8	-400,9	454,5	-7845,7	-0,191	-0,560

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 005

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 007

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm
005/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,477	-0,02	85.9 CE	-0,306	-0,03	171.8 CE	-0,214	-0,02
		257.6 CE	-0,194	-0,02	343.5 CE	-0,170	-0,02	0.0 SX	-0,477	-0,01
		85.9 SX	-0,306	-0,02	171.8 SX	-0,214	-0,02	257.6 SX	-0,194	-0,01
		343.5 SX	-0,170	-0,01	0.0 DX	-0,477	-0,01	85.9 DX	-0,306	-0,02
		171.8 DX	-0,214	-0,02	257.6 DX	-0,194	-0,01	343.5 DX	-0,170	-0,01
007/T.AMM	No	0.0 CE	-0,464	-0,02	85.9 CE	-0,249	-0,02	171.8 CE	-0,121	-0,01
		257.6 CE	-0,099	-0,01	343.5 CE	-0,170	-0,02	0.0 SX	-0,464	-0,01
		85.9 SX	-0,249	-0,02	171.8 SX	-0,121	-0,01	257.6 SX	-0,099	-0,01
		343.5 SX	-0,170	-0,01	0.0 DX	-0,464	-0,01	85.9 DX	-0,249	-0,02
		171.8 DX	-0,121	-0,01	257.6 DX	-0,099	-0,01	343.5 DX	-0,170	-0,01

ELEMENTO : TRAVE N° 89

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm ^q	T.T. max daN/cm ^q
003	T.AMM	Si	0,0	35,7	-2465,2	0,2	-12187,9	-0,198	-0,463
005	T.AMM	Si	0,0	45,4	-2298,2	-198,4	-12031,4	-0,178	-0,460

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 003

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 005

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm
003/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,173	-0,02	90.5 CE	-0,139	-0,01	181.0 CE	-0,106	-0,01
		271.5 CE	-0,115	-0,01	362.0 CE	-0,185	-0,02	452.5 CE	-0,295	-0,03
		543.0 CE	-0,367	-0,04	0.0 SX	-0,173	-0,01	90.5 SX	-0,139	-0,01
		181.0 SX	-0,106	-0,01	271.5 SX	-0,115	-0,01	362.0 SX	-0,185	-0,01
		452.5 SX	-0,295	-0,02	543.0 SX	-0,367	-0,03	0.0 DX	-0,173	-0,01
005/T.AMM	Si	90.5 DX	-0,139	-0,01	181.0 DX	-0,106	-0,01	271.5 DX	-0,115	-0,01
		362.0 DX	-0,185	-0,01	452.5 DX	-0,295	-0,02	543.0 DX	-0,367	-0,03
		0.0 CE	-0,170	-0,02	90.5 CE	-0,108	-0,01	181.0 CE	-0,083	-0,01
		271.5 CE	-0,113	-0,01	362.0 CE	-0,202	-0,02	452.5 CE	-0,317	-0,03
		543.0 CE	-0,360	-0,04	0.0 SX	-0,170	-0,01	90.5 SX	-0,108	-0,01

181.0 SX	-0,083	0,00	271.5 SX	-0,113	-0,01	362.0 SX	-0,202	-0,01
452.5 SX	-0,317	-0,02	543.0 SX	-0,360	-0,02	0.0 DX	-0,170	-0,01
90.5 DX	-0,108	-0,01	181.0 DX	-0,083	0,00	271.5 DX	-0,113	-0,01
362.0 DX	-0,202	-0,01	452.5 DX	-0,317	-0,02	543.0 DX	-0,360	-0,02

ELEMENTO : TRAVE N° 90

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm	T.T. max daN/cm
006	T.AMM	No	0,0	31,1	936,3	-0,1	-8551,6	-0,218	-0,581
007	T.AMM	No	0,0	23,9	-778,8	154,3	-9720,7	-0,237	-0,583

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 007
Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm	Cedimenti mm
006/T.AMM	No	0.0 CE	-0,122	-0,01	85.9 CE	-0,126	-0,01	171.8 CE	-0,164	-0,02
		257.6 CE	-0,284	-0,03	343.5 CE	-0,485	-0,02	0.0 SX	-0,122	-0,01
		85.9 SX	-0,126	-0,01	171.8 SX	-0,164	-0,01	257.6 SX	-0,284	-0,02
		343.5 SX	-0,485	-0,01	0.0 DX	-0,122	-0,01	85.9 DX	-0,126	-0,01
		171.8 DX	-0,164	-0,01	257.6 DX	-0,284	-0,02	343.5 DX	-0,485	-0,01
007/T.AMM	No	0.0 CE	-0,141	-0,01	85.9 CE	-0,190	-0,02	171.8 CE	-0,220	-0,03
		257.6 CE	-0,315	-0,03	343.5 CE	-0,487	-0,02	0.0 SX	-0,141	-0,01
		85.9 SX	-0,190	-0,01	171.8 SX	-0,220	-0,02	257.6 SX	-0,315	-0,02
		343.5 SX	-0,487	-0,01	0.0 DX	-0,141	-0,01	85.9 DX	-0,190	-0,01
		171.8 DX	-0,220	-0,02	257.6 DX	-0,315	-0,02	343.5 DX	-0,487	-0,01

ELEMENTO : TRAVE N° 91

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm	T.T. max daN/cm
003	T.AMM	Si	0,0	-42,4	-2874,4	-0,2	-11824,5	-0,189	-0,464
007	T.AMM	No	0,0	-59,0	-2735,0	286,1	-11752,1	-0,151	-0,474

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 003
Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 007

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm	Cedimenti mm
003/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,368	-0,04	90.5 CE	-0,296	-0,03	181.0 CE	-0,185	-0,02
		271.5 CE	-0,111	-0,01	362.0 CE	-0,094	-0,01	452.5 CE	-0,117	-0,01
		543.0 CE	-0,144	-0,01	0.0 SX	-0,368	-0,03	90.5 SX	-0,296	-0,02
		181.0 SX	-0,185	-0,01	271.5 SX	-0,111	-0,01	362.0 SX	-0,094	0,00
		452.5 SX	-0,117	-0,01	543.0 SX	-0,144	-0,01	0.0 DX	-0,368	-0,03
		90.5 DX	-0,296	-0,02	181.0 DX	-0,185	-0,01	271.5 DX	-0,111	-0,01
007/T.AMM	No	362.0 DX	-0,094	0,00	452.5 DX	-0,117	-0,01	543.0 DX	-0,144	-0,01
		0.0 CE	-0,361	-0,04	90.5 CE	-0,340	-0,03	181.0 CE	-0,219	-0,02
		271.5 CE	-0,111	-0,01	362.0 CE	-0,059	0,00	452.5 CE	-0,068	-0,01
		543.0 CE	-0,141	-0,01	0.0 SX	-0,361	-0,02	90.5 SX	-0,340	-0,02
		181.0 SX	-0,219	-0,02	271.5 SX	-0,111	-0,01	362.0 SX	-0,059	0,00
		452.5 SX	-0,068	0,00	543.0 SX	-0,141	-0,01	0.0 DX	-0,361	-0,02
90.5 DX	-0,340	-0,02	181.0 DX	-0,219	-0,02	271.5 DX	-0,111	-0,01		
362.0 DX	-0,059	0,00	452.5 DX	-0,068	0,00	543.0 DX	-0,141	-0,01		

ELEMENTO : TRAVE N° 92

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm	T.T. max daN/cm
003	T.AMM	Si	0,0	1,1	-3449,7	-0,1	-14747,6	-0,240	-0,464
006	T.AMM	No	0,0	1,2	1164,2	-0,1	-14090,3	-0,232	-0,439

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 003
Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm	Cedimenti mm
003/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,359	-0,04	90.5 CE	-0,287	-0,03	181.0 CE	-0,186	-0,02
		271.5 CE	-0,144	-0,02	362.0 CE	-0,189	-0,02	452.5 CE	-0,293	-0,03
		543.0 CE	-0,368	-0,04	0.0 SX	-0,359	-0,02	90.5 SX	-0,287	-0,02
		181.0 SX	-0,186	-0,01	271.5 SX	-0,144	-0,01	362.0 SX	-0,189	-0,01
		452.5 SX	-0,293	-0,02	543.0 SX	-0,368	-0,03	0.0 DX	-0,359	-0,02
90.5 DX	-0,287	-0,02	181.0 DX	-0,186	-0,01	271.5 DX	-0,144	-0,01		

006/T.AMM	No	362.0 DX	-0,189	-0,01	452.5 DX	-0,293	-0,02	543.0 DX	-0,368	-0,03
		0.0 CE	-0,335	-0,03	90.5 CE	-0,269	-0,03	181.0 CE	-0,176	-0,02
		271.5 CE	-0,136	-0,02	362.0 CE	-0,178	-0,02	452.5 CE	-0,274	-0,03
		543.0 CE	-0,343	-0,03	0.0 SX	-0,335	-0,02	90.5 SX	-0,269	-0,02
		181.0 SX	-0,176	-0,01	271.5 SX	-0,136	-0,01	362.0 SX	-0,178	-0,01
		452.5 SX	-0,274	-0,02	543.0 SX	-0,343	-0,02	0.0 DX	-0,335	-0,02
		90.5 DX	-0,269	-0,02	181.0 DX	-0,176	-0,01	271.5 DX	-0,136	-0,01
		362.0 DX	-0,178	-0,01	452.5 DX	-0,274	-0,02	543.0 DX	-0,343	-0,02

ELEMENTO : TRAVE N° 93

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm ^q	T.T. max daN/cm ^q
003	T.AMM	Si	0,0	0,0	-3440,9	0,0	-14666,2	-0,239	-0,456
006	T.AMM	No	0,0	0,0	1082,0	0,0	-14010,1	-0,232	-0,431

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 003

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm
003/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,360	-0,04	90.5 CE	-0,288	-0,03	181.0 CE	-0,187	-0,02
		271.5 CE	-0,143	-0,02	362.0 CE	-0,187	-0,02	452.5 CE	-0,288	-0,03
		543.0 CE	-0,359	-0,04	0.0 SX	-0,360	-0,02	90.5 SX	-0,288	-0,02
		181.0 SX	-0,187	-0,01	271.5 SX	-0,143	-0,01	362.0 SX	-0,187	-0,01
		452.5 SX	-0,288	-0,02	543.0 SX	-0,359	-0,02	0.0 DX	-0,360	-0,02
		90.5 DX	-0,288	-0,02	181.0 DX	-0,187	-0,01	271.5 DX	-0,143	-0,01
		362.0 DX	-0,187	-0,01	452.5 DX	-0,288	-0,02	543.0 DX	-0,359	-0,02
006/T.AMM	No	0.0 CE	-0,335	-0,03	90.5 CE	-0,269	-0,03	181.0 CE	-0,176	-0,02
		271.5 CE	-0,136	-0,02	362.0 CE	-0,176	-0,02	452.5 CE	-0,269	-0,03
		543.0 CE	-0,335	-0,03	0.0 SX	-0,335	-0,02	90.5 SX	-0,269	-0,02
		181.0 SX	-0,176	-0,01	271.5 SX	-0,136	-0,01	362.0 SX	-0,176	-0,01
		452.5 SX	-0,269	-0,02	543.0 SX	-0,335	-0,02	0.0 DX	-0,335	-0,02
		90.5 DX	-0,269	-0,02	181.0 DX	-0,176	-0,01	271.5 DX	-0,136	-0,01
		362.0 DX	-0,176	-0,01	452.5 DX	-0,269	-0,02	543.0 DX	-0,335	-0,02

ELEMENTO : TRAVE N° 94

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm ^q	T.T. max daN/cm ^q
003	T.AMM	Si	0,0	0,0	-3433,2	0,0	-14668,2	-0,239	-0,456
006	T.AMM	No	0,0	0,0	1112,7	0,0	-14012,0	-0,232	-0,431

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 003

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm
003/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,360	-0,04	90.5 CE	-0,288	-0,03	181.0 CE	-0,187	-0,02
		271.5 CE	-0,143	-0,02	362.0 CE	-0,187	-0,02	452.5 CE	-0,288	-0,03
		543.0 CE	-0,360	-0,04	0.0 SX	-0,360	-0,02	90.5 SX	-0,288	-0,02
		181.0 SX	-0,187	-0,01	271.5 SX	-0,143	-0,01	362.0 SX	-0,187	-0,01
		452.5 SX	-0,288	-0,02	543.0 SX	-0,360	-0,02	0.0 DX	-0,360	-0,02
		90.5 DX	-0,288	-0,02	181.0 DX	-0,187	-0,01	271.5 DX	-0,143	-0,01
		362.0 DX	-0,187	-0,01	452.5 DX	-0,288	-0,02	543.0 DX	-0,360	-0,02
006/T.AMM	No	0.0 CE	-0,335	-0,03	90.5 CE	-0,269	-0,03	181.0 CE	-0,176	-0,02
		271.5 CE	-0,136	-0,02	362.0 CE	-0,176	-0,02	452.5 CE	-0,269	-0,03
		543.0 CE	-0,335	-0,03	0.0 SX	-0,335	-0,02	90.5 SX	-0,269	-0,02
		181.0 SX	-0,176	-0,01	271.5 SX	-0,136	-0,01	362.0 SX	-0,176	-0,01
		452.5 SX	-0,269	-0,02	543.0 SX	-0,335	-0,02	0.0 DX	-0,335	-0,02
		90.5 DX	-0,269	-0,02	181.0 DX	-0,176	-0,01	271.5 DX	-0,136	-0,01
		362.0 DX	-0,176	-0,01	452.5 DX	-0,269	-0,02	543.0 DX	-0,335	-0,02

ELEMENTO : TRAVE N° 95

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm ^q	T.T. max daN/cm ^q
003	T.AMM	Si	0,0	0,0	-3449,6	0,0	-14666,5	-0,239	-0,456
006	T.AMM	No	0,0	0,0	1073,1	0,0	-14010,3	-0,232	-0,431

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 003

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti
		n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm
003/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,359	-0,04	90.5 CE	-0,288	-0,03	181.0 CE	-0,187	-0,02
		271.5 CE	-0,143	-0,02	362.0 CE	-0,187	-0,02	452.5 CE	-0,288	-0,03
		543.0 CE	-0,360	-0,04	0.0 SX	-0,359	-0,02	90.5 SX	-0,288	-0,02
		181.0 SX	-0,187	-0,01	271.5 SX	-0,143	-0,01	362.0 SX	-0,187	-0,01
		452.5 SX	-0,288	-0,02	543.0 SX	-0,360	-0,02	0.0 DX	-0,359	-0,02
		90.5 DX	-0,288	-0,02	181.0 DX	-0,187	-0,01	271.5 DX	-0,143	-0,01
		362.0 DX	-0,187	-0,01	452.5 DX	-0,288	-0,02	543.0 DX	-0,360	-0,02
006/T.AMM	No	0.0 CE	-0,335	-0,03	90.5 CE	-0,269	-0,03	181.0 CE	-0,176	-0,02
		271.5 CE	-0,136	-0,02	362.0 CE	-0,176	-0,02	452.5 CE	-0,269	-0,03
		543.0 CE	-0,335	-0,03	0.0 SX	-0,335	-0,02	90.5 SX	-0,269	-0,02
		181.0 SX	-0,176	-0,01	271.5 SX	-0,136	-0,01	362.0 SX	-0,176	-0,01
		452.5 SX	-0,269	-0,02	543.0 SX	-0,335	-0,02	0.0 DX	-0,335	-0,02
		90.5 DX	-0,269	-0,02	181.0 DX	-0,176	-0,01	271.5 DX	-0,136	-0,01
		362.0 DX	-0,176	-0,01	452.5 DX	-0,269	-0,02	543.0 DX	-0,335	-0,02

ELEMENTO : TRAVE N° 96

Cmb	Tipologia	Sismica	Ecc. B	Ecc. L	S. Taglio B	S. Taglio L	S. Normale	T.T. min	T.T. max
n°			cm	cm	daN	daN	daN	daN/cm ^q	daN/cm ^q
003	T.AMM	Si	0,0	-1,0	-3428,8	0,1	-14737,6	-0,240	-0,463
006	T.AMM	No	0,0	-1,0	1185,8	0,1	-14080,5	-0,232	-0,438

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 003

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti
		n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm
003/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,367	-0,04	90.5 CE	-0,292	-0,03	181.0 CE	-0,189	-0,02
		271.5 CE	-0,144	-0,02	362.0 CE	-0,186	-0,02	452.5 CE	-0,288	-0,03
		543.0 CE	-0,359	-0,04	0.0 SX	-0,367	-0,03	90.5 SX	-0,292	-0,02
		181.0 SX	-0,189	-0,01	271.5 SX	-0,144	-0,01	362.0 SX	-0,186	-0,01
		452.5 SX	-0,288	-0,02	543.0 SX	-0,359	-0,02	0.0 DX	-0,367	-0,03
		90.5 DX	-0,292	-0,02	181.0 DX	-0,189	-0,01	271.5 DX	-0,144	-0,01
		362.0 DX	-0,186	-0,01	452.5 DX	-0,288	-0,02	543.0 DX	-0,359	-0,02
006/T.AMM	No	0.0 CE	-0,342	-0,03	90.5 CE	-0,274	-0,03	181.0 CE	-0,178	-0,02
		271.5 CE	-0,136	-0,02	362.0 CE	-0,176	-0,02	452.5 CE	-0,269	-0,03
		543.0 CE	-0,335	-0,03	0.0 SX	-0,342	-0,02	90.5 SX	-0,274	-0,02
		181.0 SX	-0,178	-0,01	271.5 SX	-0,136	-0,01	362.0 SX	-0,176	-0,01
		452.5 SX	-0,269	-0,02	543.0 SX	-0,335	-0,02	0.0 DX	-0,342	-0,02
		90.5 DX	-0,274	-0,02	181.0 DX	-0,178	-0,01	271.5 DX	-0,136	-0,01
		362.0 DX	-0,176	-0,01	452.5 DX	-0,269	-0,02	543.0 DX	-0,335	-0,02

ELEMENTO : TRAVE N° 97

Cmb	Tipologia	Sismica	Ecc. B	Ecc. L	S. Taglio B	S. Taglio L	S. Normale	T.T. min	T.T. max
n°			cm	cm	daN	daN	daN	daN/cm ^q	daN/cm ^q
006	T.AMM	No	0,0	-32,3	-903,3	2,2	-8467,7	-0,211	-0,583
007	T.AMM	No	0,0	-23,1	-224,1	-153,7	-9788,4	-0,242	-0,582

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 007

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti
		n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm
006/T.AMM	No	0.0 CE	-0,487	-0,02	85.9 CE	-0,284	-0,03	171.8 CE	-0,161	-0,02
		257.6 CE	-0,120	-0,01	343.5 CE	-0,115	-0,01	0.0 SX	-0,487	-0,01
		85.9 SX	-0,284	-0,02	171.8 SX	-0,161	-0,01	257.6 SX	-0,120	-0,01
		343.5 SX	-0,115	-0,01	0.0 DX	-0,486	-0,01	85.9 DX	-0,283	-0,02
		171.8 DX	-0,161	-0,01	257.6 DX	-0,120	-0,01	343.5 DX	-0,115	-0,01
007/T.AMM	No	0.0 CE	-0,485	-0,02	85.9 CE	-0,315	-0,03	171.8 CE	-0,223	-0,03
		257.6 CE	-0,194	-0,02	343.5 CE	-0,147	-0,01	0.0 SX	-0,486	-0,01
		85.9 SX	-0,316	-0,02	171.8 SX	-0,223	-0,02	257.6 SX	-0,195	-0,01
		343.5 SX	-0,147	-0,01	0.0 DX	-0,485	-0,01	85.9 DX	-0,315	-0,02
		171.8 DX	-0,223	-0,02	257.6 DX	-0,194	-0,01	343.5 DX	-0,146	-0,01

ELEMENTO : TRAVE N° 98

Cmb	Tipologia	Sismica	Ecc. B	Ecc. L	S. Taglio B	S. Taglio L	S. Normale	T.T. min	T.T. max
n°			cm	cm	daN	daN	daN	daN/cm ^q	daN/cm ^q
002	T.AMM	Si	0,0	-41,0	2083,0	-0,1	-11897,4	-0,191	-0,464
007	T.AMM	No	0,0	-57,5	1939,6	286,2	-11825,0	-0,154	-0,474

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 002
 Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 007

Cmb	Sismico	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti
		n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm
002/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,368	-0,04	90.5 CE	-0,296	-0,03	181.0 CE	-0,185	-0,02
		271.5 CE	-0,112	-0,01	362.0 CE	-0,096	-0,01	452.5 CE	-0,121	-0,01
		543.0 CE	-0,150	-0,01	0.0 SX	-0,368	-0,03	90.5 SX	-0,296	-0,02
		181.0 SX	-0,185	-0,01	271.5 SX	-0,111	-0,01	362.0 SX	-0,096	-0,01
		452.5 SX	-0,121	-0,01	543.0 SX	-0,150	-0,01	0.0 DX	-0,368	-0,03
		90.5 DX	-0,296	-0,02	181.0 DX	-0,185	-0,01	271.5 DX	-0,112	-0,01
007/T.AMM	No	362.0 DX	-0,096	-0,01	452.5 DX	-0,121	-0,01	543.0 DX	-0,150	-0,01
		0.0 CE	-0,361	-0,04	90.5 CE	-0,340	-0,03	181.0 CE	-0,219	-0,02
		271.5 CE	-0,112	-0,01	362.0 CE	-0,061	0,00	452.5 CE	-0,073	-0,01
		543.0 CE	-0,147	-0,01	0.0 SX	-0,361	-0,02	90.5 SX	-0,340	-0,02
		181.0 SX	-0,219	-0,02	271.5 SX	-0,112	-0,01	362.0 SX	-0,061	0,00
		452.5 SX	-0,073	0,00	543.0 SX	-0,146	-0,01	0.0 DX	-0,361	-0,02
90.5 DX	-0,340	-0,02	181.0 DX	-0,219	-0,02	271.5 DX	-0,112	-0,01		
362.0 DX	-0,061	0,00	452.5 DX	-0,073	0,00	543.0 DX	-0,147	-0,01		

ELEMENTO : TRAVE N° 99

Cmb	Tipologia	Sismica	Ecc. B	Ecc. L	S. Taglio B	S. Taglio L	S. Normale	T.T. min	T.T. max
n°			cm	cm	daN	daN	daN	daN/cm ^q	daN/cm ^q
002	T.AMM	Si	0,0	1,1	3409,3	-0,1	-14745,6	-0,240	-0,464
006	T.AMM	No	0,0	1,2	4876,2	0,0	-13769,5	-0,229	-0,427

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 002
 Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti
		n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm
002/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,359	-0,04	90.5 CE	-0,288	-0,03	181.0 CE	-0,186	-0,02
		271.5 CE	-0,144	-0,02	362.0 CE	-0,189	-0,02	452.5 CE	-0,293	-0,03
		543.0 CE	-0,368	-0,04	0.0 SX	-0,359	-0,02	90.5 SX	-0,287	-0,02
		181.0 SX	-0,186	-0,01	271.5 SX	-0,144	-0,01	362.0 SX	-0,189	-0,01
		452.5 SX	-0,293	-0,02	543.0 SX	-0,368	-0,03	0.0 DX	-0,359	-0,02
		90.5 DX	-0,288	-0,02	181.0 DX	-0,186	-0,01	271.5 DX	-0,144	-0,01
006/T.AMM	No	362.0 DX	-0,189	-0,01	452.5 DX	-0,293	-0,02	543.0 DX	-0,368	-0,03
		0.0 CE	-0,323	-0,03	90.5 CE	-0,260	-0,03	181.0 CE	-0,170	-0,02
		271.5 CE	-0,133	-0,02	362.0 CE	-0,173	-0,02	452.5 CE	-0,265	-0,03
		543.0 CE	-0,331	-0,03	0.0 SX	-0,323	-0,02	90.5 SX	-0,260	-0,02
		181.0 SX	-0,170	-0,01	271.5 SX	-0,133	-0,01	362.0 SX	-0,173	-0,01
		452.5 SX	-0,265	-0,02	543.0 SX	-0,331	-0,02	0.0 DX	-0,323	-0,02
90.5 DX	-0,260	-0,02	181.0 DX	-0,171	-0,01	271.5 DX	-0,133	-0,01		
362.0 DX	-0,173	-0,01	452.5 DX	-0,265	-0,02	543.0 DX	-0,331	-0,02		

ELEMENTO : TRAVE N° 100

Cmb	Tipologia	Sismica	Ecc. B	Ecc. L	S. Taglio B	S. Taglio L	S. Normale	T.T. min	T.T. max
n°			cm	cm	daN	daN	daN	daN/cm ^q	daN/cm ^q
002	T.AMM	Si	0,0	0,0	3458,0	0,0	-14666,3	-0,239	-0,456
006	T.AMM	No	0,0	0,0	4891,2	0,0	-13691,1	-0,228	-0,419

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 002
 Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti	Nodo	Car.Netto	Cedimenti
		n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm	n°	daN/cm ^q	mm
002/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,360	-0,04	90.5 CE	-0,288	-0,03	181.0 CE	-0,187	-0,02
		271.5 CE	-0,143	-0,02	362.0 CE	-0,187	-0,02	452.5 CE	-0,288	-0,03
		543.0 CE	-0,359	-0,04	0.0 SX	-0,360	-0,02	90.5 SX	-0,288	-0,02
		181.0 SX	-0,187	-0,01	271.5 SX	-0,143	-0,01	362.0 SX	-0,187	-0,01
		452.5 SX	-0,288	-0,02	543.0 SX	-0,359	-0,02	0.0 DX	-0,360	-0,02
		90.5 DX	-0,288	-0,02	181.0 DX	-0,187	-0,01	271.5 DX	-0,143	-0,01
006/T.AMM	No	362.0 DX	-0,187	-0,01	452.5 DX	-0,288	-0,02	543.0 DX	-0,359	-0,02
		0.0 CE	-0,323	-0,03	90.5 CE	-0,260	-0,03	181.0 CE	-0,171	-0,02
		271.5 CE	-0,133	-0,02	362.0 CE	-0,171	-0,02	452.5 CE	-0,260	-0,03
		543.0 CE	-0,323	-0,03	0.0 SX	-0,323	-0,02	90.5 SX	-0,260	-0,02
		181.0 SX	-0,171	-0,01	271.5 SX	-0,132	-0,01	362.0 SX	-0,171	-0,01
		452.5 SX	-0,260	-0,02	543.0 SX	-0,323	-0,02	0.0 DX	-0,323	-0,02
90.5 DX	-0,260	-0,02	181.0 DX	-0,171	-0,01	271.5 DX	-0,133	-0,01		

362.0 DX -0,171 -0,01 452.5 DX -0,260 -0,02 543.0 DX -0,323 -0,02

ELEMENTO : TRAVE N° 101

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cmq	T.T. max daN/cmq
002	T.AMM	Si	0,0	0,0	3430,4	0,0	-14668,2	-0,239	-0,456
006	T.AMM	No	0,0	0,0	4873,5	0,0	-13693,0	-0,228	-0,419

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 002

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm
002/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,360	-0,04	90.5 CE	-0,288	-0,03	181.0 CE	-0,187	-0,02
		271.5 CE	-0,143	-0,02	362.0 CE	-0,187	-0,02	452.5 CE	-0,288	-0,03
		543.0 CE	-0,360	-0,04	0.0 SX	-0,360	-0,02	90.5 SX	-0,288	-0,02
		181.0 SX	-0,187	-0,01	271.5 SX	-0,143	-0,01	362.0 SX	-0,187	-0,01
		452.5 SX	-0,288	-0,02	543.0 SX	-0,360	-0,02	0.0 DX	-0,360	-0,02
		90.5 DX	-0,288	-0,02	181.0 DX	-0,187	-0,01	271.5 DX	-0,143	-0,01
006/T.AMM	No	362.0 DX	-0,187	-0,01	452.5 DX	-0,288	-0,02	543.0 DX	-0,360	-0,02
		0.0 CE	-0,323	-0,03	90.5 CE	-0,260	-0,03	181.0 CE	-0,171	-0,02
		271.5 CE	-0,132	-0,02	362.0 CE	-0,171	-0,02	452.5 CE	-0,260	-0,03
		543.0 CE	-0,323	-0,03	0.0 SX	-0,323	-0,02	90.5 SX	-0,260	-0,02
		181.0 SX	-0,171	-0,01	271.5 SX	-0,132	-0,01	362.0 SX	-0,171	-0,01
		452.5 SX	-0,260	-0,02	543.0 SX	-0,323	-0,02	0.0 DX	-0,323	-0,02
90.5 DX	-0,260	-0,02	181.0 DX	-0,171	-0,01	271.5 DX	-0,133	-0,01		
362.0 DX	-0,171	-0,01	452.5 DX	-0,260	-0,02	543.0 DX	-0,323	-0,02		

ELEMENTO : TRAVE N° 102

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm ^q	T.T. max daN/cm ^q
002	T.AMM	Si	0,0	0,0	3449,9	0,0	-14666,5	-0,239	-0,456
006	T.AMM	No	0,0	0,0	4883,3	-0,1	-13691,3	-0,228	-0,419

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 002

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm
002/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,359	-0,04	90.5 CE	-0,288	-0,03	181.0 CE	-0,187	-0,02
		271.5 CE	-0,143	-0,02	362.0 CE	-0,187	-0,02	452.5 CE	-0,288	-0,03
		543.0 CE	-0,360	-0,04	0.0 SX	-0,359	-0,02	90.5 SX	-0,288	-0,02
		181.0 SX	-0,187	-0,01	271.5 SX	-0,143	-0,01	362.0 SX	-0,187	-0,01
		452.5 SX	-0,288	-0,02	543.0 SX	-0,360	-0,02	0.0 DX	-0,360	-0,02
		90.5 DX	-0,288	-0,02	181.0 DX	-0,187	-0,01	271.5 DX	-0,143	-0,01
006/T.AMM	No	362.0 DX	-0,187	-0,01	452.5 DX	-0,288	-0,02	543.0 DX	-0,360	-0,02
		0.0 CE	-0,323	-0,03	90.5 CE	-0,260	-0,03	181.0 CE	-0,171	-0,02
		271.5 CE	-0,133	-0,02	362.0 CE	-0,171	-0,02	452.5 CE	-0,260	-0,03
		543.0 CE	-0,323	-0,03	0.0 SX	-0,323	-0,02	90.5 SX	-0,260	-0,02
		181.0 SX	-0,171	-0,01	271.5 SX	-0,132	-0,01	362.0 SX	-0,171	-0,01
		452.5 SX	-0,260	-0,02	543.0 SX	-0,323	-0,02	0.0 DX	-0,323	-0,02
90.5 DX	-0,260	-0,02	181.0 DX	-0,171	-0,01	271.5 DX	-0,133	-0,01		
362.0 DX	-0,171	-0,01	452.5 DX	-0,260	-0,02	543.0 DX	-0,323	-0,02		

ELEMENTO : TRAVE N° 103

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm ^q	T.T. max daN/cm ^q
002	T.AMM	Si	0,0	-1,0	3428,7	0,0	-14737,6	-0,240	-0,463
006	T.AMM	No	0,0	-1,0	4895,3	-0,1	-13761,7	-0,229	-0,426

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 002

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 006

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm
002/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,367	-0,04	90.5 CE	-0,292	-0,03	181.0 CE	-0,189	-0,02
		271.5 CE	-0,144	-0,02	362.0 CE	-0,186	-0,02	452.5 CE	-0,288	-0,03
		543.0 CE	-0,359	-0,04	0.0 SX	-0,367	-0,03	90.5 SX	-0,292	-0,02
		181.0 SX	-0,189	-0,01	271.5 SX	-0,144	-0,01	362.0 SX	-0,186	-0,01
		452.5 SX	-0,288	-0,02	543.0 SX	-0,359	-0,02	0.0 DX	-0,367	-0,03

		90.5 DX	-0,292	-0,02	181.0 DX	-0,189	-0,01	271.5 DX	-0,144	-0,01
		362.0 DX	-0,186	-0,01	452.5 DX	-0,288	-0,02	543.0 DX	-0,360	-0,02
006/T.AMM	No	0.0 CE	-0,330	-0,03	90.5 CE	-0,264	-0,03	181.0 CE	-0,173	-0,02
		271.5 CE	-0,133	-0,02	362.0 CE	-0,171	-0,02	452.5 CE	-0,260	-0,03
		543.0 CE	-0,323	-0,03	0.0 SX	-0,330	-0,02	90.5 SX	-0,264	-0,02
		181.0 SX	-0,173	-0,01	271.5 SX	-0,133	-0,01	362.0 SX	-0,171	-0,01
		452.5 SX	-0,260	-0,02	543.0 SX	-0,323	-0,02	0.0 DX	-0,330	-0,02
		90.5 DX	-0,264	-0,02	181.0 DX	-0,173	-0,01	271.5 DX	-0,133	-0,01
		362.0 DX	-0,171	-0,01	452.5 DX	-0,260	-0,02	543.0 DX	-0,323	-0,02

ELEMENTO : TRAVE N° 104

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm ^q	T.T. max daN/cm ^q
002	T.AMM	Si	0,0	35,7	2465,2	0,0	-12187,9	-0,198	-0,463
005	T.AMM	Si	0,0	45,5	2298,3	-201,5	-12031,3	-0,178	-0,461

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 002

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 005

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm
002/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,173	-0,02	90.5 CE	-0,139	-0,01	181.0 CE	-0,106	-0,01
		271.5 CE	-0,115	-0,01	362.0 CE	-0,185	-0,02	452.5 CE	-0,295	-0,03
		543.0 CE	-0,367	-0,04	0.0 SX	-0,173	-0,01	90.5 SX	-0,139	-0,01
		181.0 SX	-0,105	-0,01	271.5 SX	-0,115	-0,01	362.0 SX	-0,185	-0,01
		452.5 SX	-0,295	-0,02	543.0 SX	-0,367	-0,03	0.0 DX	-0,173	-0,01
		90.5 DX	-0,139	-0,01	181.0 DX	-0,106	-0,01	271.5 DX	-0,115	-0,01
005/T.AMM	Si	362.0 DX	-0,185	-0,01	452.5 DX	-0,295	-0,02	543.0 DX	-0,367	-0,03
		0.0 CE	-0,170	-0,02	90.5 CE	-0,108	-0,01	181.0 CE	-0,083	-0,01
		271.5 CE	-0,113	-0,01	362.0 CE	-0,202	-0,02	452.5 CE	-0,318	-0,03
		543.0 CE	-0,360	-0,04	0.0 SX	-0,169	-0,01	90.5 SX	-0,107	-0,01
		181.0 SX	-0,082	0,00	271.5 SX	-0,112	-0,01	362.0 SX	-0,202	-0,01
		452.5 SX	-0,318	-0,02	543.0 SX	-0,360	-0,02	0.0 DX	-0,170	-0,01
		90.5 DX	-0,108	-0,01	181.0 DX	-0,083	0,00	271.5 DX	-0,113	-0,01
		362.0 DX	-0,203	-0,01	452.5 DX	-0,318	-0,02	543.0 DX	-0,360	-0,02

ELEMENTO : TRAVE N° 105

Cmb n°	Tipologia	Sismica	Ecc. B cm	Ecc. L cm	S. Taglio B daN	S. Taglio L daN	S. Normale daN	T.T. min daN/cm ^q	T.T. max daN/cm ^q
005	T.AMM	Si	0,0	-21,3	470,4	-122,4	-9696,5	-0,265	-0,573
007	T.AMM	No	0,0	-29,8	400,5	455,6	-7845,7	-0,190	-0,560

Cedimento massimo = 0.00 cm in Cmb n° 005

Cedimento minimo = 0.00 cm in Cmb n° 007

Cmb	Sismico	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm	Nodo n°	Car.Netto daN/cm ^q	Cedimenti mm
005/T.AMM	Si	0.0 CE	-0,477	-0,02	85.9 CE	-0,306	-0,03	171.8 CE	-0,215	-0,02
		257.6 CE	-0,194	-0,02	343.5 CE	-0,170	-0,02	0.0 SX	-0,477	-0,01
		85.9 SX	-0,306	-0,02	171.8 SX	-0,214	-0,02	257.6 SX	-0,194	-0,01
		343.5 SX	-0,169	-0,01	0.0 DX	-0,477	-0,01	85.9 DX	-0,306	-0,02
007/T.AMM	No	171.8 DX	-0,215	-0,02	257.6 DX	-0,194	-0,01	343.5 DX	-0,170	-0,01
		0.0 CE	-0,464	-0,02	85.9 CE	-0,249	-0,02	171.8 CE	-0,121	-0,01
		257.6 CE	-0,099	-0,01	343.5 CE	-0,170	-0,02	0.0 SX	-0,464	-0,01
		85.9 SX	-0,249	-0,02	171.8 SX	-0,121	-0,01	257.6 SX	-0,099	-0,01
		343.5 SX	-0,170	-0,01	0.0 DX	-0,464	-0,01	85.9 DX	-0,249	-0,02
		171.8 DX	-0,121	-0,01	257.6 DX	-0,099	-0,01	343.5 DX	-0,170	-0,01