



*Università degli Studi di Firenze*

AREA  
Facoltà di Architettura  
**DESIGN**



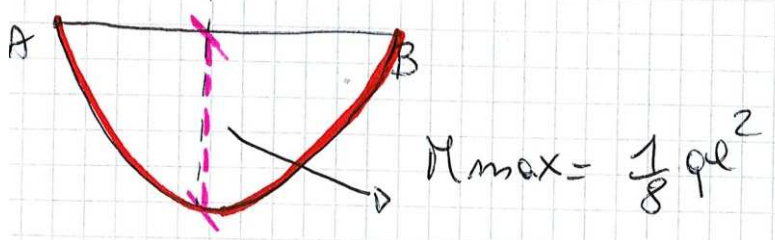
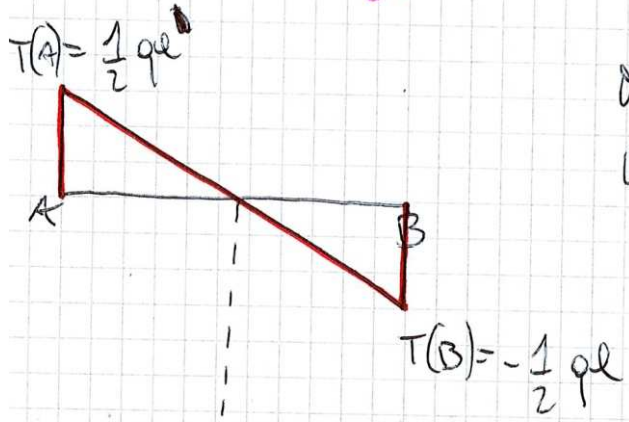
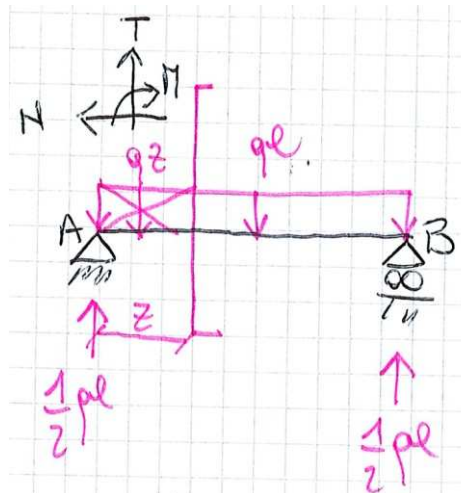
A.A. 2010-2011 2° SEMESTRE: 28 FEBBRAIO - 3 GIUGNO 2011  
ORDINAMENTO D.M. 270 - unico curriculum - II° anno

# Tecnica per il Design

Docente: Arch. Anna Martellotta

# ESEMPIO

## TRAVE APOGGIATA



TRATTO  $\overline{AB}$   $0 < z < l$

$$T(z) = -qz + \frac{1}{2} ql$$

$$T(A) = \frac{1}{2} ql$$

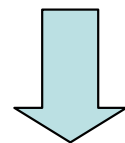
$$T(B) = -ql + \frac{1}{2} ql = -\frac{1}{2} ql$$

$$M(z) = \frac{1}{2} qlz - \frac{qz^2}{2}$$

$$M(A) = 0$$

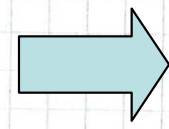
$$M(B) = \frac{1}{2} ql^2 - \frac{1}{2} ql^2 = 0$$

Nel punto dove il Taglio è nullo si ha il max valore della funzione Momento (cioè il max della parabola).



$$T(z) = -qz + \frac{1}{2} ql = 0 \Rightarrow -qz = -\frac{1}{2} ql$$

$$z = \frac{1}{2} l$$



$$M(z = \frac{e}{2}) =$$

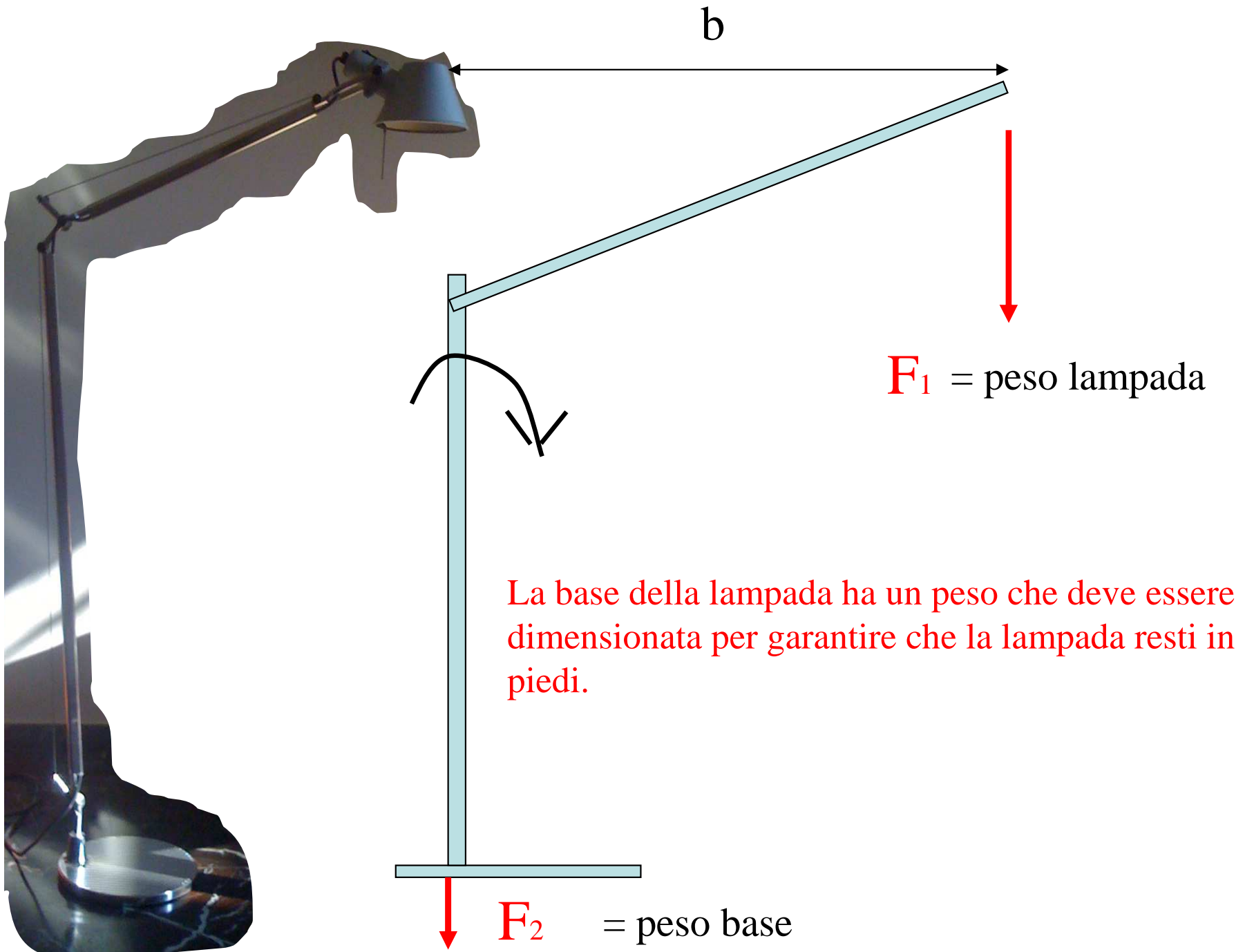
$$\frac{1}{2} q e z - \frac{q z^2}{2}$$

$$\frac{1}{2} q e \left(\frac{e}{2}\right) - \frac{1}{2} q \left(\frac{e^2}{4}\right)$$

$$\frac{1}{4} q e^2 - \frac{1}{8} q e^2 = \frac{2-1}{8} q e^2 = \frac{1}{8} q e^2$$

$$M(z = \frac{e}{2}) = \frac{1}{8} q e^2$$

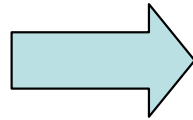
**Nel punto dove c'è il Momento Max è importante nella struttura perché si svolgono le VERIFICHE DI RESISTENZA**



# ECCENTRICITÀ

La forza  $F_1$  ha una eccentricità rispetto alla base della lampada.

$$e = \frac{M}{N}$$



$$M = F_1 \times b$$

Cioè questo è il valore del Momento che tende a far ribaltare la lampada.

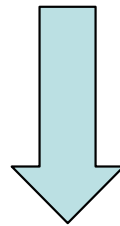
$$N = F_1 + F_2$$

Cioè questo è il valore dello sforzo Normale Totale che sollecita la base e tende a stabilizzare la lampada.

Si deve fare in modo che l'eccentricità risulti bassa, quindi se  $F_1$  è fisso, si aumenta  $F_2$  ingrandendo la base e utilizzando materiali con alto peso specifico.

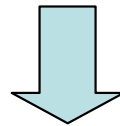
$$e = \frac{M}{N} = \frac{F_1 \times b}{F_1 + F_2} = \frac{F_1}{F_1 + F_2} \times b$$

Se  $F_1$  è 1 kg e  $F_2$  è 10 kg  
avremo:



$$\frac{F_1}{F_1 + F_2} \times b = \frac{1}{1 + 10} \times b = 0,09 \times b$$

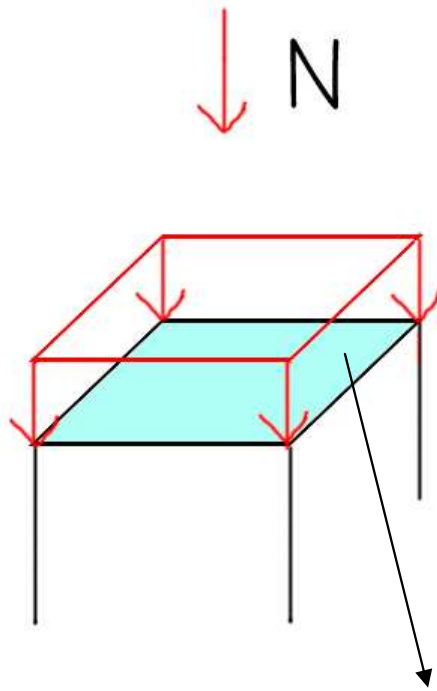
Pertanto l'eccentricità diviene piccola perché il peso della base è grande e anche il Momento che tende a ribaltare la lampada è piccolo.



Quindi la BASE della lampada DEVE essere pesante per ridurre l'eccentricità e il Momento ribaltante.

# Elemento soggetto a sforzo Normale Centrato

Lo Sforzo Normale Centrato è applicato nel baricentro della sezione e si distribuisce in modo uniforme nelle sezioni provocando delle **TENSIONI**  $\sigma$  (*sigma*)



**A = Superficie della  
Sezione Trasversale**

$$\sigma = \frac{N}{A}$$

Se il peso di una pietra è di 2000 kg,  
la pietra deve reagire con una forza di 2000 kg;  
ma senza conoscere l'area della superficie di appoggio della pietra,  
non possiamo dire quanto il materiale deve lavorare.

Invece, dobbiamo pensare in termini di **sollecitazione**.  $\sigma = \frac{N}{A}$

Se la superficie di appoggio di una pietra è di 1000 cmq,  
la sollecitazione di compressione nel materiale è di 2000kg/ 1000cmq,  
cioè 2 kg/ cmq

**la sollecitazione è semplicemente  
un rapporto fra carico e superficie di appoggio**

**la deformazione è la distorsione lineare  
conseguente alla sollecitazione**

○ amm. **Materiali**

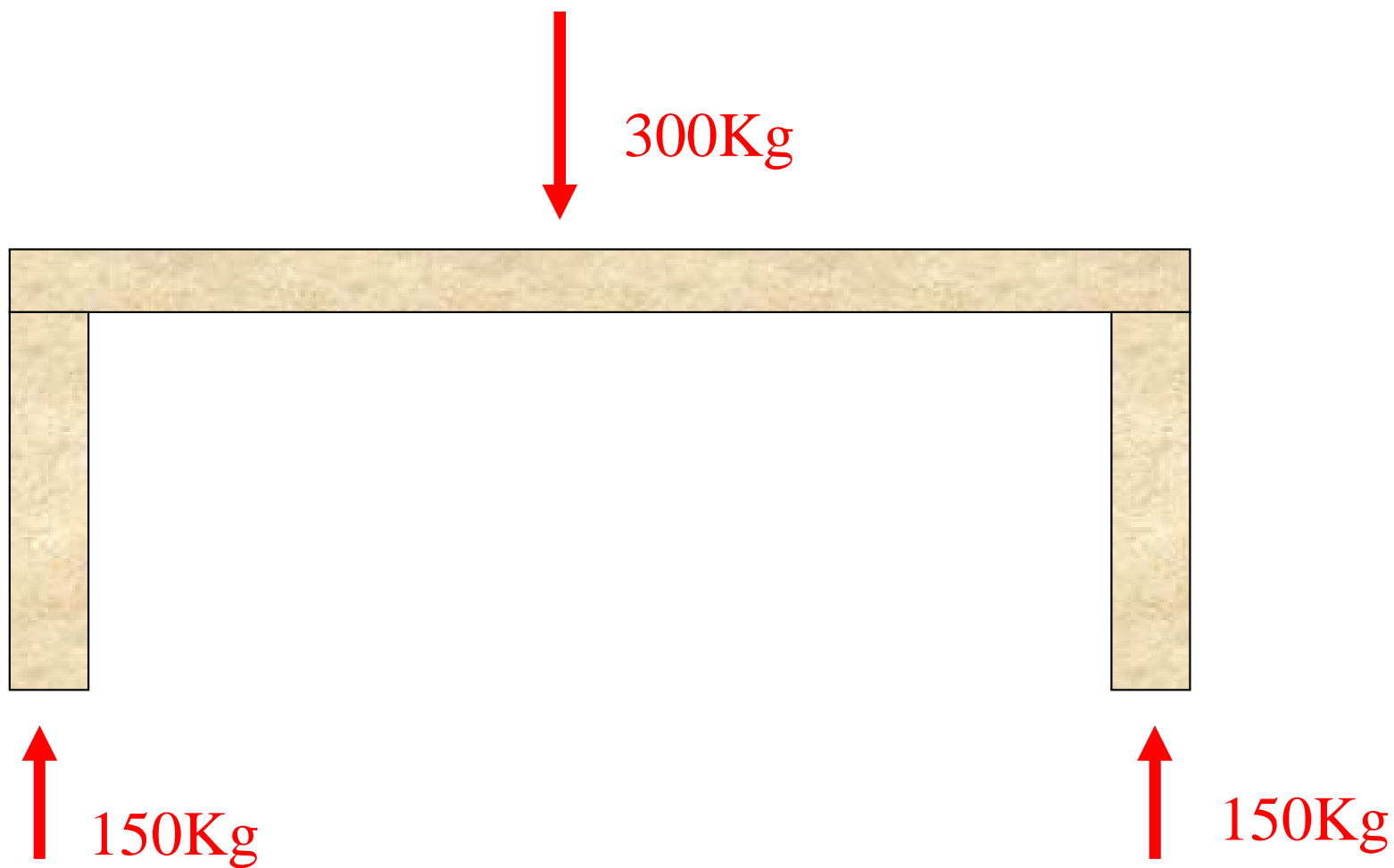
○ amm. legno, calcestruzzo, vetro = 100 kg/cmq

○ amm. acciai, metalli = 1000 kg/cmq



Progettiamo un tavolo di legno,  
calcoliamo la sezione dei montanti





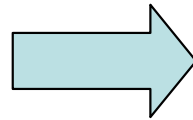
Ogni gamba del tavolo è soggetta ad una forza di 150 Kg, che si distribuisce sulla superficie producendo delle tensioni.  
Per reggere 150 Kg. quanto devono essere grandi le gambe del tavolo?  
Si imposta il calcolo delle  $\sigma$  nelle gambe del tavolo:



tensione massima nella sezione considerata

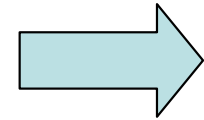
tensione ammissibile (resistenza limite) del materiale

$$\sigma_{max} = \frac{N}{A} < 100 \text{ kg/cm}^2$$

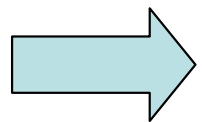


poniamo

$$\sigma_{Max} = \sigma_{Amm.}$$

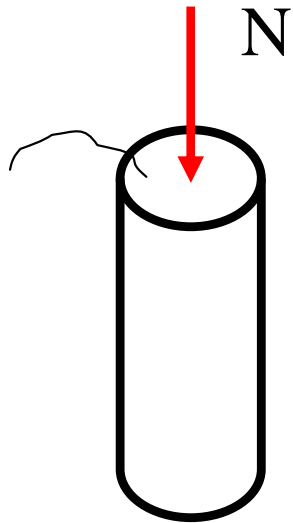


$$\frac{N}{A} = 100 \text{ kg/cm}^2 \Rightarrow A = \frac{N}{100 \text{ kg/cm}^2} =$$



1,5 cm<sup>2</sup>.

Esempio: calcolo il carico che può sostenere un elemento di legno di superficie pari a 5cmq



$\sigma_{amm. legno} = 100 \text{ kg/cm}^2$

$\sigma = N/A = \text{kg/cm}^2$

$\sigma = \frac{N}{A} < 100 \text{ kg/cm}^2 = 500\text{kg}$

Esempio: calcolo la superficie di un un elemento di legno sottoposta ad un carico di 200 kg

$\sigma_{amm. legno} = 100 \text{ kg/cm}^2$

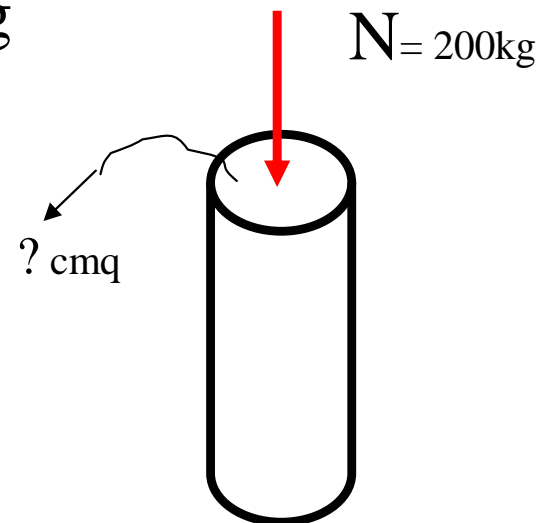
$N = 200 \text{ kg}$

$A = ? \text{ cm}^2$

$\sigma = \frac{N}{A} < 100 \text{ kg/cm}^2$

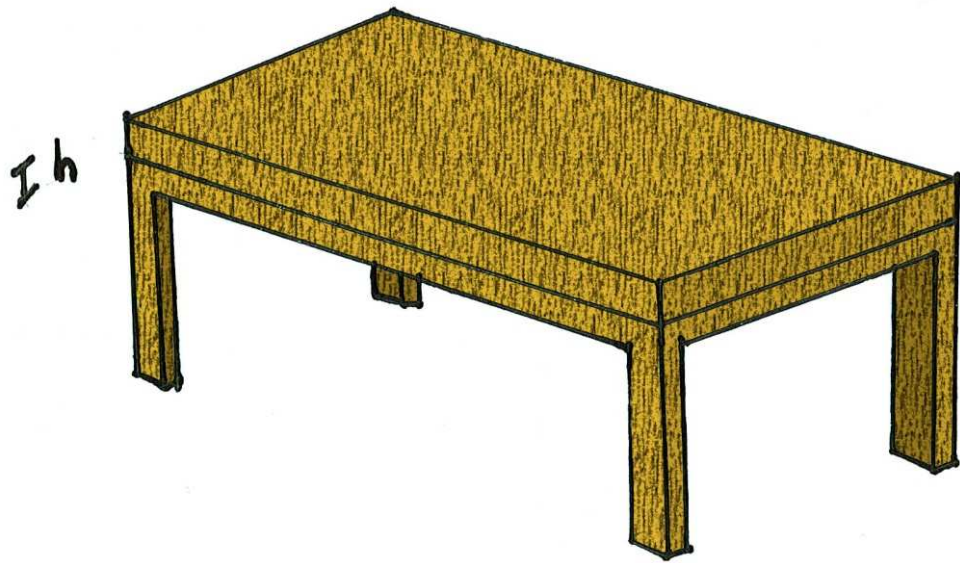
$A = N / \sigma_{amm.}$

$200/100$

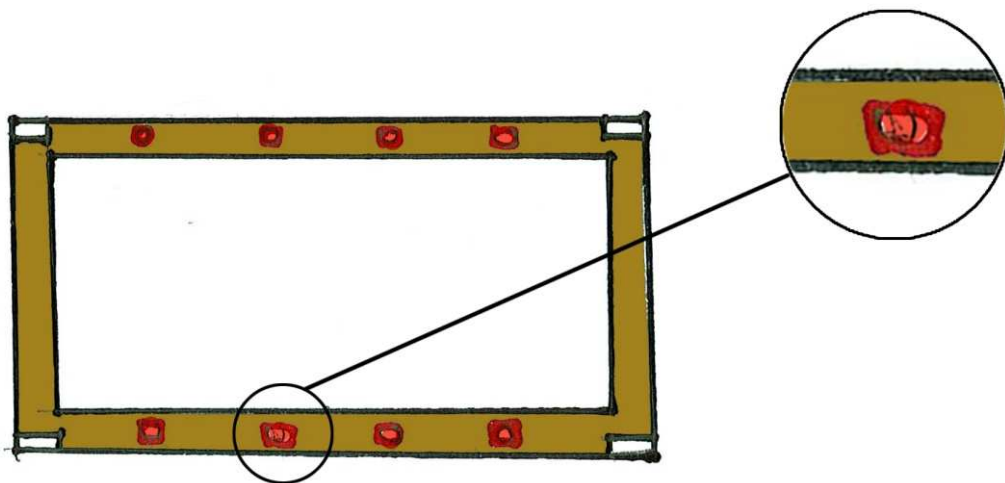


$A = \text{per lo meno a } 2 \text{ cm}^2$

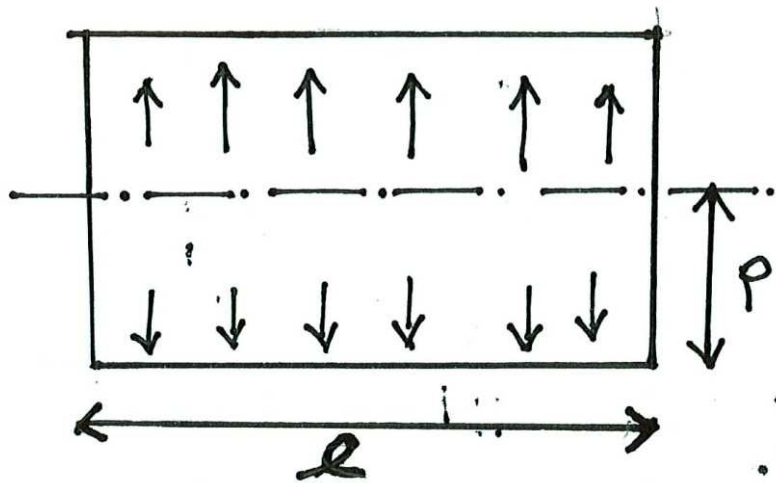
# ESERCIZIO



Il piano del tavolo è a contatto con la struttura metallica nelle parti laterali  
Quindi il piano scarica sulle aste orizzontali nel lato lungo del tavolo.

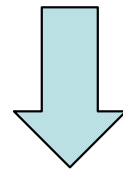


Elementi di metallo



Il peso del tavolo si divide in due parti che scaricano nei lati lunghi. Nel lato lungo viene scaricato il peso di **mezzo** tavolo che è l'area di influenza.

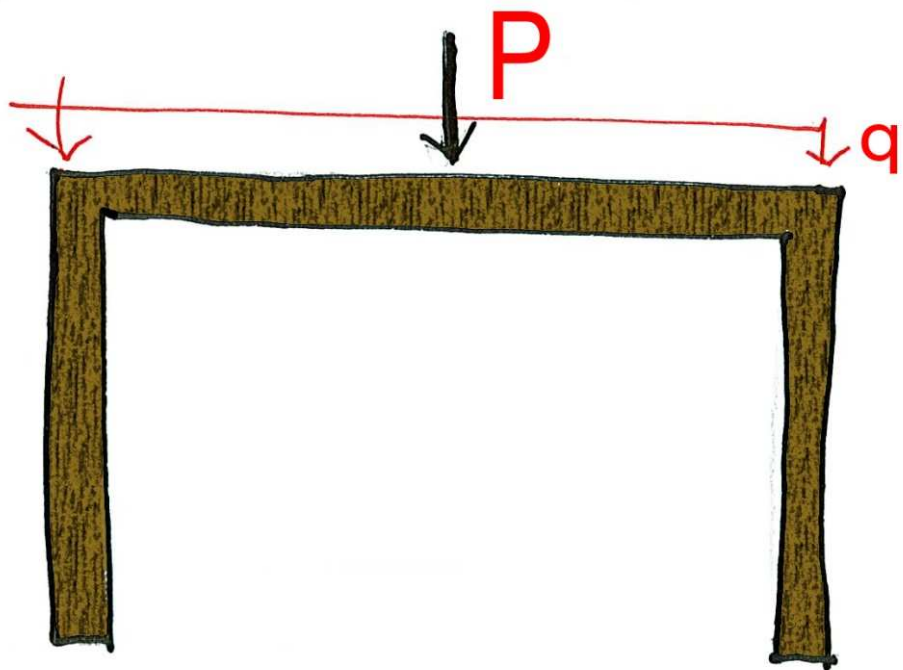
Del piano del tavolo di tutta l'area di influenza si calcola il **PESO**.



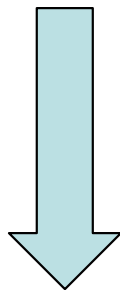
Quindi si calcola il **VOLUME** del piano del tavolo e si moltiplica per il peso specifico del materiale di cui è costituito.

Peso specifico ciliegio  $700 \text{Kg./m}^2$

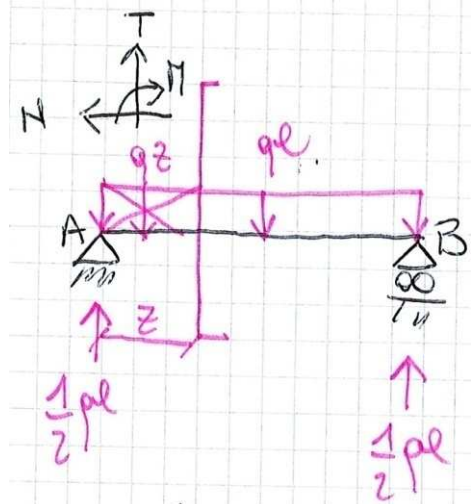
$$P = (p \times l \times h) \times \gamma_{sp}$$



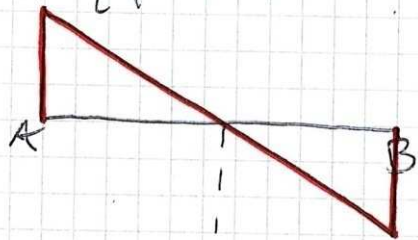
Come **schema statico** considero  
che l'asta orizzontale sia  
appoggiata agli estremi



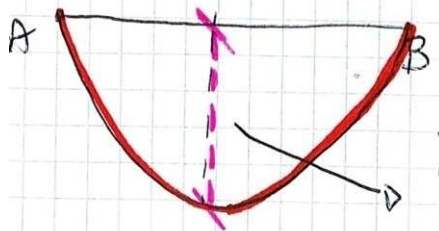
# TRAVE APPOGGIATA : CERNIERA + CARRELLO



$$T(A) = \frac{1}{2} ql$$



$$T(B) = -\frac{1}{2} ql$$



$$M_{max} = \frac{1}{8} ql^2$$

TRATTO  $\bar{AB}$   $0 < z < l$

$$T(z) = -qz + \frac{1}{2} ql$$

$$T(A) = \frac{1}{2} ql$$

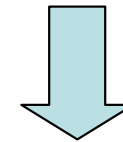
$$T(B) = -ql + \frac{1}{2} ql = -\frac{1}{2} ql$$

$$M(z) = \frac{1}{2} qlz - \frac{qz^2}{2}$$

$$M(A) = 0$$

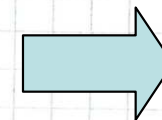
$$M(B) = \frac{1}{2} ql^2 - \frac{1}{2} ql^2 = 0$$

Nel punto dove il Taglio è nullo si ha il max valore della funzione Momento (cioè il max della parabola).



$$T(z) = -qz + \frac{1}{2} ql = 0 \Rightarrow -qz = -\frac{1}{2} ql$$

$$z = \frac{1}{2} l$$



$$M(z = \frac{l}{2}) =$$

$$\frac{1}{2} q l z - \frac{q z^2}{2}$$

$$\frac{1}{2} q l \left(\frac{l}{2}\right) - \frac{1}{2} q \left(\frac{l^2}{4}\right)$$

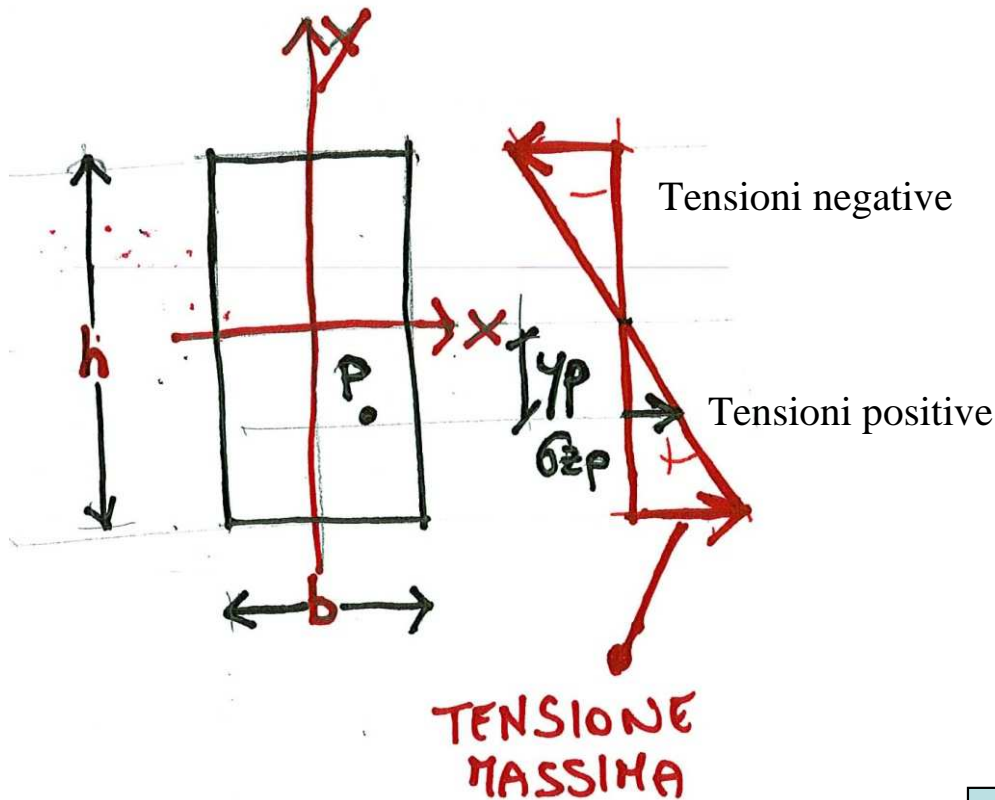
$$\frac{1}{4} q l^2 - \frac{1}{8} q l^2 = \frac{2-1}{8} q l^2 = \frac{1}{8} q l^2$$

$$M(z = \frac{l}{2}) = \frac{1}{8} q l^2$$

Per le travi inflesse le VERIFICHE devono essere svolte nel punto dove c'è il **MOMENTO MASSIMO**.

# VERIFICA DEL PIANO DI APPOGGIO

Sezione della parte di lunghezza l.



Il Momento produce tensioni  $\sigma_z$  con grafico a FARFALLA.

$\sigma_z$  POSITIVE: dalla parte dove c'è il grafico del Momento.

$\sigma_z$  NEGATIVE: dalla parte opposta.

FORMULA DI NAVIER:

$$\sigma_{zp} = \frac{M}{J} y_p$$

$M$  = Momento massimo che sollecita la sezione ( $ql^2/8$ )

$J$  = Momento di Inerzia massimo sulla sezione ( $J_x = bh^3/12$ )

$y_p$  = ordinata del punto dove si calcola la tensione.

# TESIONI MASSIME

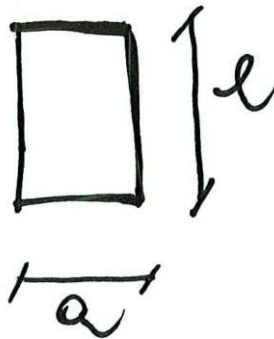
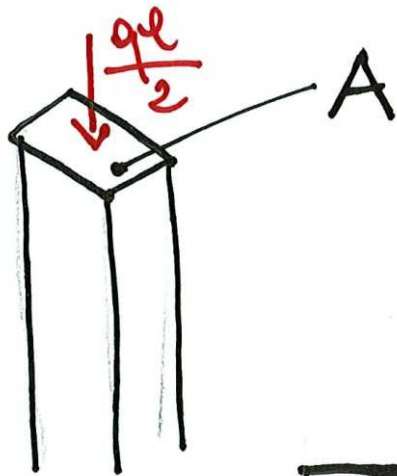
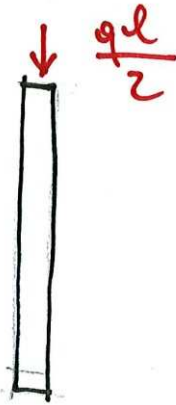
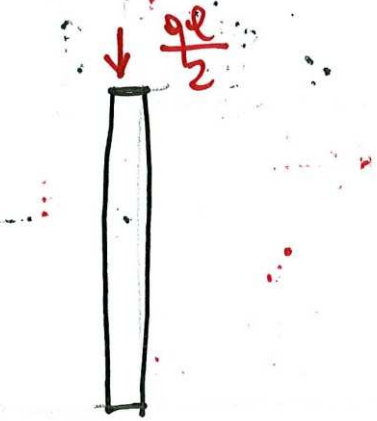
$$\sigma_{z \text{ max}} = \frac{M}{J} \times h/2 \leq \sigma_{\text{ amm.}}$$

tensione massima nella sezione considerata

tensione ammissibile  
(resistenza limite) del  
materiale

# VERIFICA DELLE GAMBE

Le  $\sigma$  delle gambe si considerano soggette a sforzo normale centrato perché non sono contigue con la parte orizzontale.



$$\sigma_{\max} = \frac{N}{A} = \frac{ql/2}{al} \leq \sigma_{\text{amm.}}$$

tensione massima nella sezione considerata

tensione ammissibile (resistenza limite) del materiale