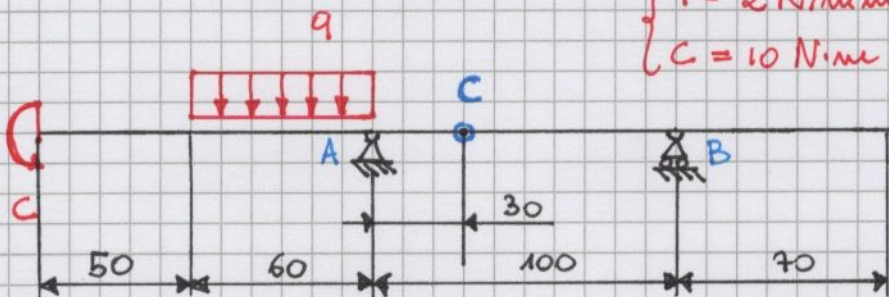
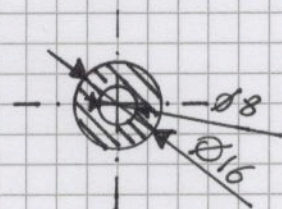


$$\begin{cases} q = 2 \text{ N/mm} \\ C = 10 \text{ N}\cdot\text{m} \end{cases}$$



SEZIONE



MATERIALE:

ALLUMINIO

$$E = 70 \text{ GPa}$$

• ANALISI STATICA

N° ASTE : 1

GDL : 3 → STRUTTORA ISOSTATICA

GDV : 3

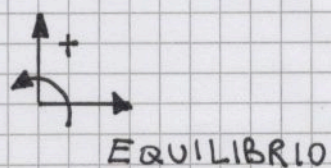
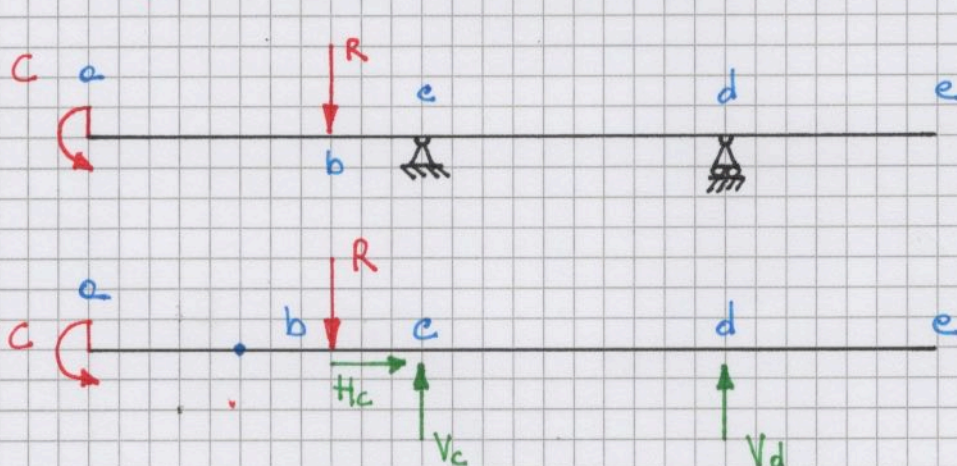
• ANALISI CINEMATICA

La cerniera A e il conello B sono posizionati in modo che i centri di istantanea rotazione dell'una e dell'altro abbiano intersezione nulla. Struttura NON LABILE.

• REAZIONI VINCOLARI

Rimettete del carico un punto distribuito:

$$R = \int q \, dl = q \cdot (60) = 2 \cdot 60 = 120 \text{ N}$$



$$\bullet H_c = \phi$$

$$V_c + V_d = R$$

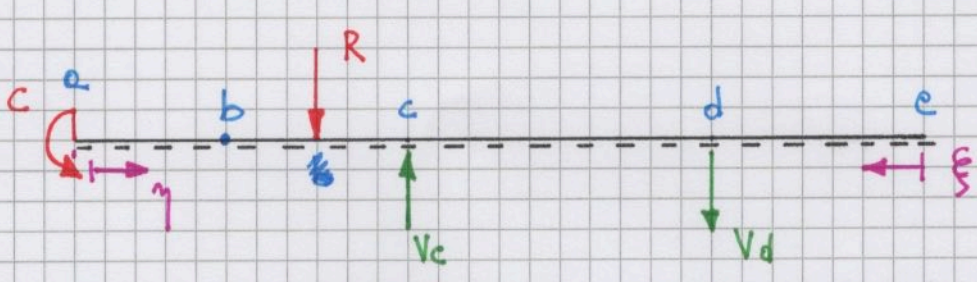
$$\begin{aligned} \curvearrowleft C \quad V_d(100) + R(30) + \\ + C = \phi \end{aligned}$$

$$\bullet V_d = -\frac{120}{100}(30) - 10'000 = -136 \text{ N} \rightarrow \bullet V_c = R - V_d = \frac{120}{100} + 136 = 256 \text{ N}$$

Come al solito cambiano di segno Vd e invertiamo il vettore nelle rappresentazioni grafiche.

REAZIONI VINCOLARI

Scheme di re pilogo



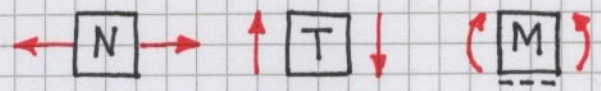
$$\begin{cases} V_c = 256 \text{ N} \\ V_d = 136 \text{ N} \end{cases}$$

Per lo studio delle azioni interne si utilizzeranno due coordinate univoche:

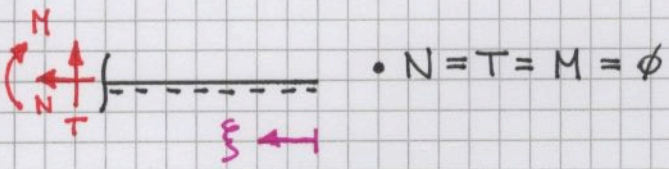
- $\xi$  per lo studio del tratto  $e \rightarrow c$
- $\eta$  per lo studio del tratto  $a \rightarrow c$

AZIONI INTERNE

TRATTO  $e \rightarrow d$   $0 < \xi < 70$

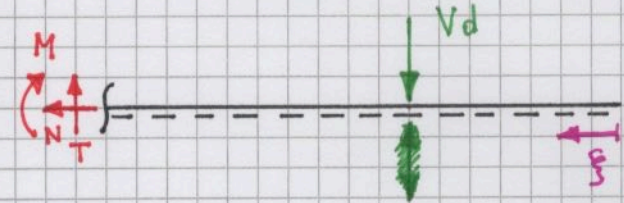


CONVENZIONI PER LA POSITIVITA' DELLE AZIONI INTERNE



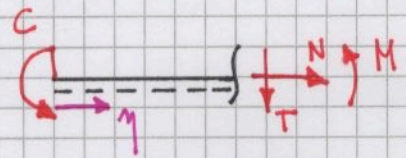
$N = T = M = \phi$

TRATTO  $d \rightarrow c$   $70 < \xi < 170$



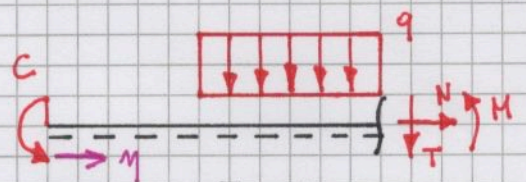
- $N = \phi$
- $T = V_d = 136 \text{ N}$
- $M = -V_d (\xi - 70)$ 
  - $M(70) = \phi$
  - $M(170) = -13600 \text{ Nmm}$

TRATTO  $a \rightarrow b$   $0 < \eta < 50$



- $N = T = \phi$
- $M = -C = -10'000 \text{ Nmm}$

TRATTO  $b \rightarrow c$   $50 < \eta < 110$



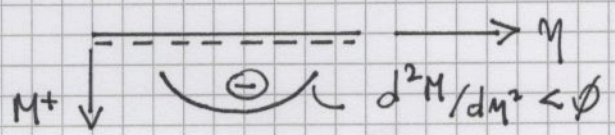
- $N = \phi$
- $T = -q(\eta - 50)$ 
  - $T(50) = \phi$
  - $T(110) = -120 \text{ N}$

$T = \phi \rightarrow \bar{\eta} = 50 \text{ mm}$

$M(50) = -C = -10'000 \text{ Nmm}$

$M = -C - \frac{q(\eta - 50)^2}{2} = \begin{cases} M(110) = -13600 \text{ Nmm} \end{cases}$

$\frac{dM}{d\eta} = -q < \phi \rightarrow$  funzione concava



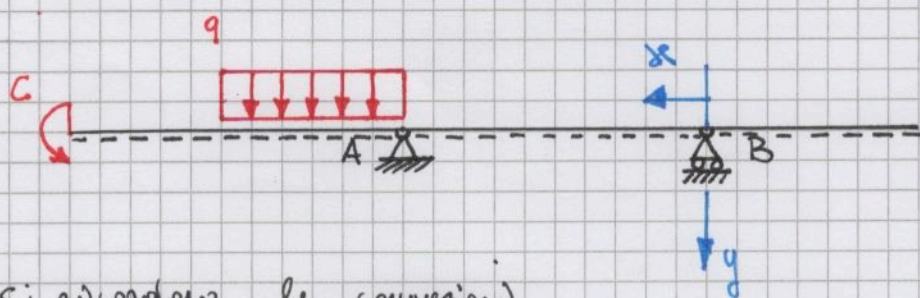
# CALCOLO DELLA LINEA ELASTICA SUL TRATTO A-B (c-d)

(3)

- Calcolo del momento di inerzia della sezione: questo parallelo momento centrifugo nullo, guardando essendo una sezione circolare come si ottiene:

$$I = \frac{\pi D^4 - d^4}{64} = \frac{\pi 16^4 - 8^4}{64} = 3015.3283 \text{ mm}^4$$

Nel caso di sezione circolare i momenti di inerzia calcolati rispetto a due assi perpendicolari disassimetrici sono uguali. Se la sezione non fosse stata circolare si sarebbe dovuto utilizzare il momento di inerzia calcolato rispetto a un asse perpendicolare al piano di sollecitazione.



Fissiamo un sistema di coordinate  $x$  nel punto B

Si ricordano le convenzioni

per il trasporto delle linee elastiche espresse come

$$y'' = - \frac{M(x)}{EI}$$



- Momento flettente positivo se tende le fibre inferiori

- Spostamenti y positivi se dovuti verso il basso.

Rispetto al punto B il momento può essere espresso come:

$$0 < x < 100$$

$$M(x) = -Vd x = -136 x$$

È ora necessario integrare l'equazione delle linee elastiche

$$EI y'' = -M(x) \rightarrow (EI) \int y''(x) dx = - \int M(x) dx$$

$$(EI) y'(x) = 136 \frac{x^2}{2} + C_1 \rightarrow (EI) \int y'(x) dx = \int (136 \frac{x^2}{2} + C_1) dx$$

$$(EI) y(x) = 136 \frac{x^3}{6} + C_1 x + C_2$$

# EQUAZIONE DELLA LINEA ELASTICA A-B

(4)

$$(EI)y(x) = 136 \frac{x^3}{6} + C_1 x + C_2 \rightarrow \text{SPOSTAMENTI}$$

$$(EI)y'(x) = 136 \frac{x^2}{2} + C_1 \rightarrow \text{ROTAZIONI}$$

Per determinare le due costanti di integrazione  $C_1$  e  $C_2$  è necessario scrivere due condizioni agli estremi A e B.

PUNTO B ( $x=0$ )  $\rightarrow y=0$

$$(EI)0 = \frac{136}{6} (0)^3 + C_1 (0) + C_2 \rightarrow \underline{C_2 = 0}$$

PUNTO A ( $x=100$ )  $\rightarrow y=0$

$$(EI)0 = \frac{136}{6} (100)^3 + C_1 \cdot (100) \rightarrow C_1 = -\frac{136(100)^3}{600} = -2.26 \cdot 10^5$$

$$y(x) = \frac{136}{6} x^3 - 226.666,6667 x \rightarrow \text{equazione che governa gli spostamenti verticali}$$

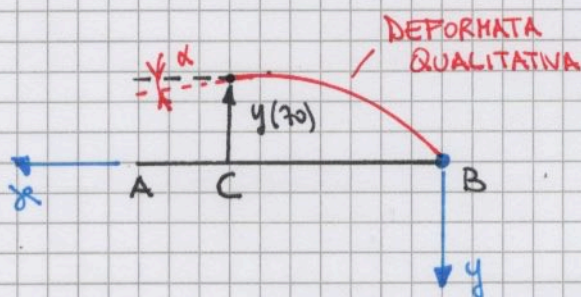
$$y'(x) = \frac{136}{2} x^2 - 226.666,6667 \rightarrow \text{equazione che governa le rotazioni dell'axe.}$$

Se ora si desidera calcolare lo spostamento verticale e la rotazione del punto C ( $x=70$ ) dati  $E=70 \cdot 10^3 \text{ MPa}$  e  $I$  il calcolo sarebbe immediato:

$$y(70) \Big|_{\frac{1}{EI}} = \frac{1}{EI} \left[ \frac{136}{6} (70)^3 + C_1 (70) \right] = -0.0383 \text{ mm}$$

Spostamento negativo: siamo al di sopra dell'axe delle trave.

$$y'(70) = \frac{1}{EI} \left[ \frac{136}{2} (70)^2 + C_1 \right] = +5.0462 \text{ rad}$$



Per come sono disposti gli assi l'axe  $z$  della trave destra è ora dal piano del foglio.

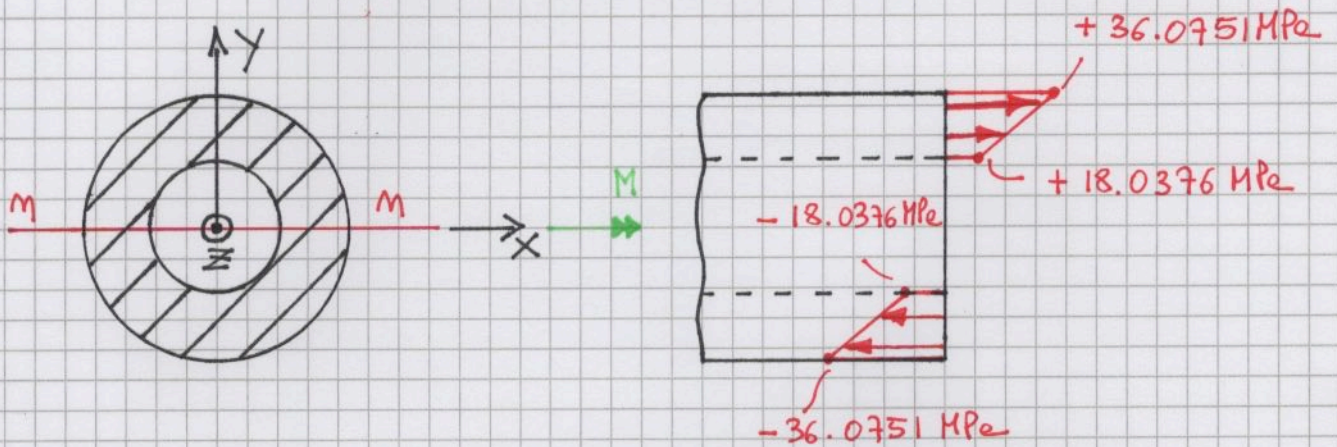
Dato che le rotazioni sono piccole è possibile confondere

la tangente all'axe delle trave

(coincidente a una valle con  $y'$ ) con l'angolo che esse fanno con l'axe nello stato inalterato.  $\tan(\alpha) \approx \alpha$  per  $\alpha \rightarrow 0$ .

Si vuole calcolare lo stato di sforzo nella sezione in cui le sollecitazioni sono maxime. La sollecitazione che provoca gli sforzi più gravi nella struttura che si analizza è di solito il momento flettente. In questo caso ci si limiterà a calcolare gli sforzi dovuti esclusivamente a quest'ultimo.

Il punto in cui il momento è maximo (in valore assoluto) risulta essere il punto  $c$  e il suo valore è  $13600 \text{ Nmm}$ . In questa sezione tende le fibre superiori della trave.



L'asse  $M-M$  rappresenta l'asse neutro, dove il luogo dei punti in cui le fibre non subiscono allungamenti o accorciamenti. Per il calcolo degli sforzi si utilizza la formula di Navier.

$$\sigma_z = \frac{M y}{I_x} \begin{cases} \sigma_z (y=8) = \frac{13600 (8)}{I_x} = 36.0751 \text{ MPa} \\ \sigma_z (y=4) = \frac{13600 (4)}{I_x} = 18.0376 \text{ MPa} \end{cases}$$

Per il calcolo delle deformazioni è sufficiente applicare la legge di Hooke:  $\epsilon = \frac{\sigma}{E}$

$$\epsilon_z (y=8) = \frac{\sigma_z (y=8)}{E} = 5.1536 \text{ E-4 mm/mm}$$

$$\epsilon_z (y=4) = \frac{\sigma_z (y=4)}{E} = 2.5768 \text{ E-4 mm/mm}$$

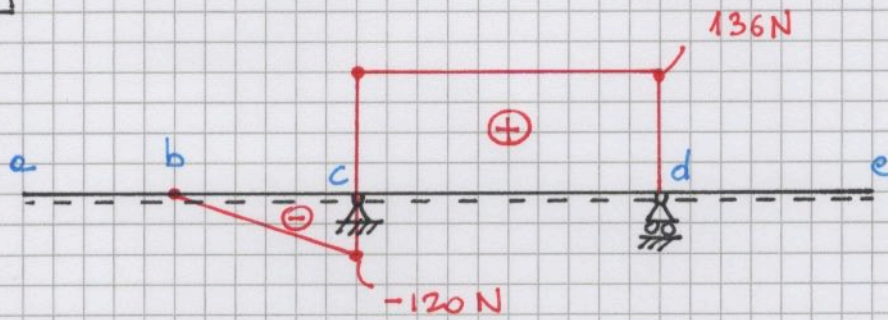
Si nota che la distribuzione degli sforzi è del tipo a farfalla.

# DIAGRAMMI DELLE AZIONI INTERNE

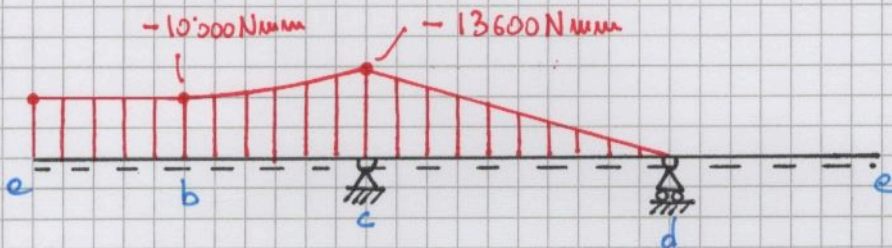
6

Azioni normali assenti.

T



M



OSSERVAZIONI:

- Momento flettente continuo, perché non vi sono coppie concentrate né forze nell'estremo a delle trave.
- La discontinuità del taglio nel punto c eguaglia la reazione vincolare  $V_c$ .