

eq. corpo CDE a transl. orizz: $+X_C = 0$

eq. corpo CDE a rotaz. polo C: $-q \cdot \frac{l}{2} + Y_E \cdot l = 0 \rightarrow Y_E = \frac{ql}{2}$

eq. corpo CDE a rotaz. polo D: $+q \cdot \frac{l}{2} - Y_C \cdot l = 0 \rightarrow Y_C = \frac{ql}{2}$

eq. corpo ABC a transl. orizz: $+X_A - X_C = 0 \rightarrow X_A = X_C = 0$

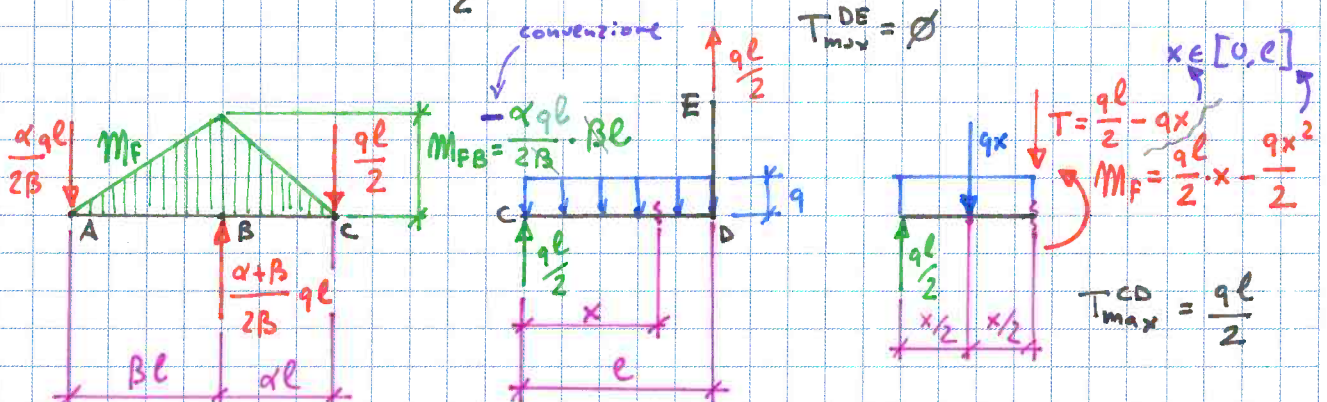
eq. corpo ABC a rot. polo A: $-Y_C \cdot (\alpha + \beta)l + Y_B \cdot \beta l = 0$

$$\rightarrow Y_B = \frac{\alpha + \beta}{\beta} Y_C = \frac{\alpha + \beta}{2\beta} ql$$

eq. corpo ABC a rot. polo B: $-Y_C \cdot \alpha l - Y_A \cdot \beta l = 0$

$$\rightarrow Y_A = -\frac{\alpha}{\beta} Y_C = -\frac{\alpha}{2\beta} ql$$

$$F_c = \sqrt{X_c^2 + Y_c^2} = |Y_c| = \frac{ql}{2}$$

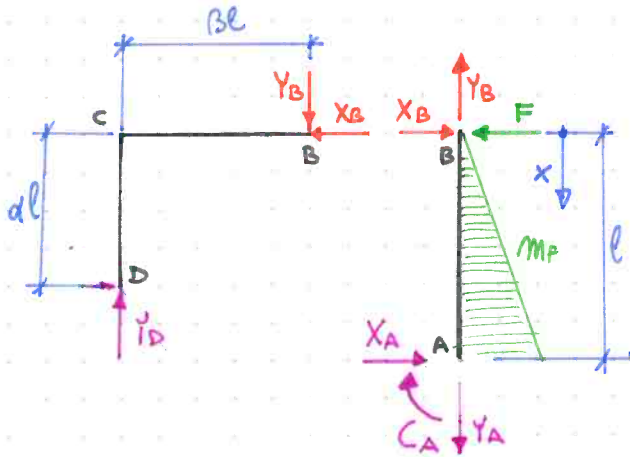


$$T_{max}^{AB} = \frac{\alpha}{2\beta} ql \quad T_{max}^{BC} = \frac{ql}{2}$$

$$T_{max} = \max(T_{max}^{AB}, T_{max}^{BC}, \dots) = \frac{ql}{2} \quad (\text{ho } \alpha < \beta)$$

esercizio 2, pagina 1

Struttura principale, sola forza F:



equilibrio alla traslazione orizzontale di BCD

$$\hookrightarrow \underline{X_B = 0}$$

equilibrio alla rotaz. di BCD su polo D

$$\hookrightarrow -Y_B \cdot \beta l + X_B \cdot \alpha l = 0 \rightarrow \underline{Y_B = 0}$$

equilibrio alla trasl. verticale di BCD

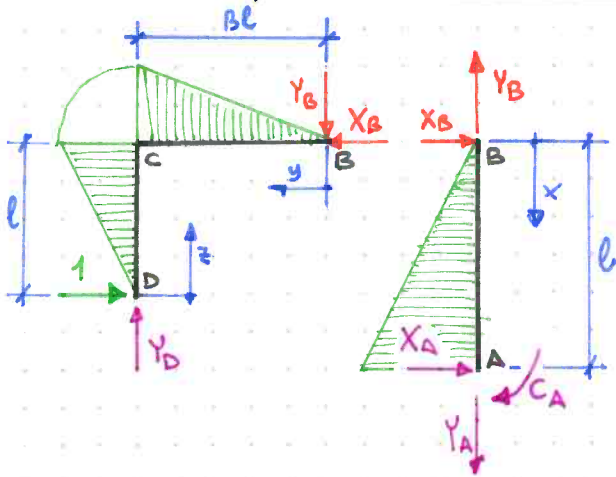
$$\hookrightarrow +Y_D - Y_B = 0 \rightarrow \underline{Y_D = 0}$$

Il corpo BCD risulta quindi scarico.

Il corpo BA risulta essere una trave a sbalzo sollecitata da

una forza trasversale F, da cui: $\underline{M_F^{AB} = F \cdot x}$, $\underline{X_A = F}$, $\underline{C_A = F \cdot l}$, $\underline{Y_A = 0}$.

Struttura principale, sola azione esploratrice



equilibrio corpo DCB:

• trasl. orizzontale: $+1 - X_B = 0 \rightarrow \underline{X_B = 1}$

• rotaz. polo D: $X_B \cdot \alpha l - Y_B \cdot \beta l = 0 \rightarrow \underline{Y_B = \frac{\alpha}{\beta} X_B = \frac{\alpha}{\beta} \cdot 1}$

• trasl. vert: $+Y_D - Y_B = 0 \rightarrow \underline{Y_D = Y_B = \frac{\alpha}{\beta} \cdot 1}$

Il corpo BA opera come una trave a sbalzo caricata da una forza trasversale X_B unitaria.

Ho quindi:
$$\left\| \begin{aligned} M_F^{DC} &= 1 \cdot z, & M_F^{BC} &= Y_B \cdot y = \frac{\alpha}{\beta} \cdot y, & M_F^{BA} &= -X_B \cdot x = -1 \cdot x \\ X_A &= -X_B = -1, & Y_A &= Y_B = \frac{\alpha}{\beta} \cdot 1, & C_A &= -X_B \cdot l = -1 \cdot l \end{aligned} \right\|$$

Nota quindi: il valore di X_D , è possibile valutare momenti flettenti

e reazioni vincolari andando a sommare algebricamente i rispettivi continua \rightarrow

continua
→

contributi associati • alla sola forza "F",
• alla sola azione unitaria "1", una
volta scalati del valore di X_D

$$\text{ad esempio, } C_A = \boxed{F \cdot e} + \frac{\boxed{F}}{\boxed{\alpha^3 + \alpha^2 \beta + 1}} \cdot \boxed{(-1 \cdot e)} = M_F^A$$

valore per C_A associato alla sola forza F
applicata alla struttura principale

valore calcolato per la reazione vincolare
iperstatica X_D

valore per C_A associato
all'azione esploratrice unitaria
applicata alla struttura principale

Il valore del momento flettente al nodo C vale similmente

$$M_F^C = \boxed{\emptyset} + \frac{\boxed{F}}{\boxed{\alpha^3 + \alpha^2 \beta + 1}} \cdot \boxed{(\alpha e)}$$

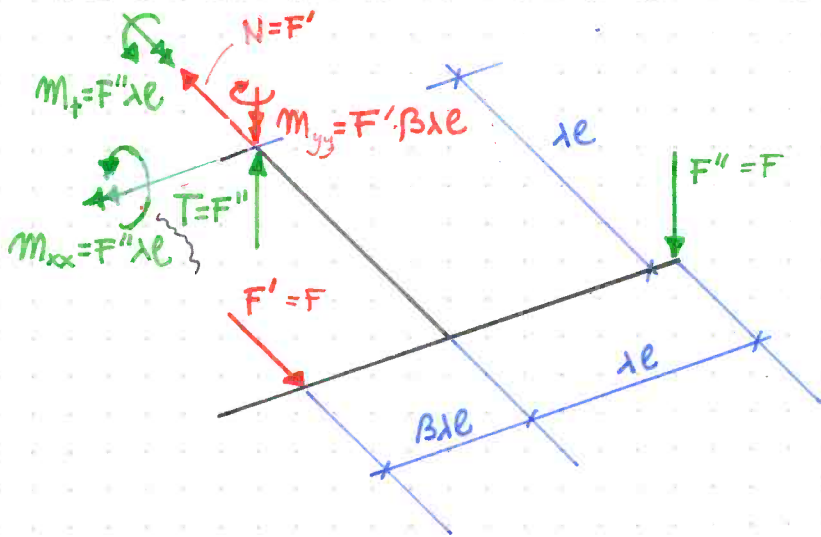
Il valore del momento flettente massimo in modulo sulla struttura
da ricercarsi tra questi due.

esercizio 3, pagina 1

momento d'inerzia $J_{xx} = J_{xx, pieno} - J_{xx, vuoto} = \frac{b \cdot l^3}{12} - \frac{(\alpha l)(\alpha l)^3}{12} =$
 $= \frac{l^4}{12} (1 - \alpha^4)$

modulo di resistenza a flessione $W_{xx} = \frac{J_{xx}}{e/2} = \frac{l^3}{6} (1 - \alpha^4) = W_{yy}$
 massima distanza di un punto della sezione dall'asse neutro

Caratteristiche di sollecitazione alla sezione di incastro:



Componenti di tensione:

• sforzo normale: $\sigma_N = \frac{F}{a}$

con $a = l^2 \cdot (1 - \alpha^2)$

• momento flettente M_{yy}

$$\sigma_{fyy} = \frac{F \beta \lambda e}{W_{yy}}$$

tende le fibre in C, D

comprime le fibre in A

neutro per le fibre in B

• momento flettente M_{xx}

$$\sigma_{fxx} = \frac{F \cdot \lambda e}{W_{xx}}$$

• tende le fibre in A, B, C

• neutro per le fibre in D

da cui: $\sigma_A = \sigma_N + \sigma_{fxx} - \sigma_{fyy}$, $\sigma_B = \sigma_N + \sigma_{fxx}$,

$\sigma_C = \sigma_N + \sigma_{fxx} + \sigma_{fyy}$, $\sigma_D = \sigma_N + \sigma_{fyy}$

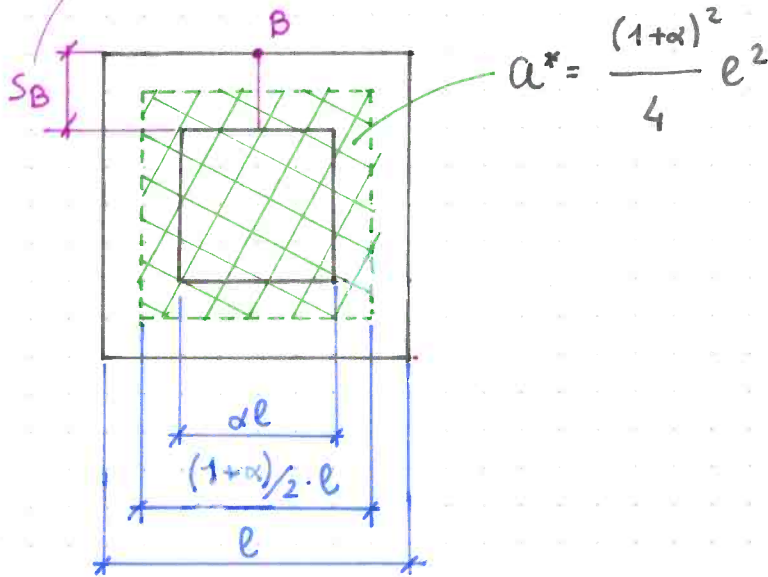
Scritto di Fondamenti di C.d.M, 2022-09-13

esercizio 3, pagina 2

Calcolo tensioni da momento torcente con Formula di Bredt:

$$T_B = \frac{M_t}{2 a^* \cdot s_B} = \frac{F \lambda \cdot 4 \cdot 2}{2 (1+\alpha)^2 e^2 \cdot (1-\alpha) \cdot e} = \frac{4 \lambda}{(1+\alpha)^2 (1-\alpha)} \cdot \frac{F}{e^2}$$

$$s_B = \frac{e}{2} - \frac{\alpha e}{2} = \frac{1-\alpha}{2} e$$

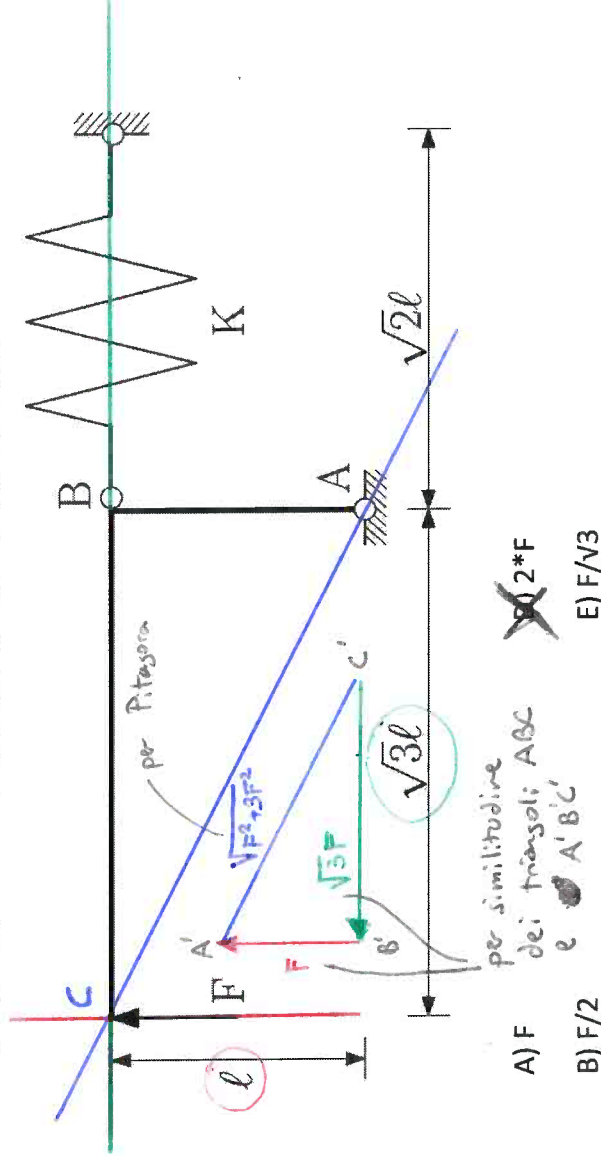


Cognome e Nome:

Matricola:

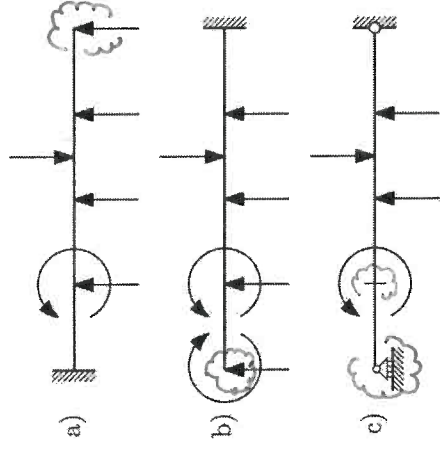
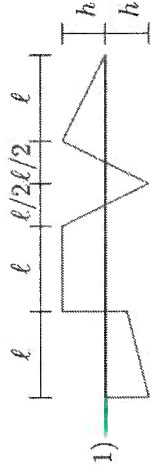
Quesito 1. Considerare la struttura di figura caricata da una forza esterna F . Determinare utilizzando il metodo delle tre forze il modulo della reazione vincolare in **A**.

Barrare con una x la risposta esatta e **riportare la lettera corrispondente** al campo (q1.1) del modulo. *I campi dal (q1.2) al (q1.6) non sono utilizzati.*



Quesito 2. Indicare se per le strutture riportate nelle figure da (2.1) a (2.6) risulta ammissibile o meno il diagramma di momento flettente qualitativo riportato in figura.

Riportare le diciture "ammissibile" o "non ammissibile" ai campi dal (q2.1) al (q2.6) del modulo



	ammissibile	non ammissibile
(2.1)		X
(2.2)		X
(2.3)		X
(2.4)	X	
(2.5)	X	
(2.6)	X	

Quesito 3. Calcolare utilizzando il teorema di Betti il valore del carico "F" al punto A di fig. 1, nota anche la risposta deformativa di fig. 2. Barrare con una x la risposta esatta e **riportare la lettera corrispondente** al campo (q3.1) del modulo. *I campi dal (q3.2) al (q3.6) non sono utilizzati.*

$$F \cdot 15 \text{ mm} = 3000 \text{ N} \cdot 4 \text{ mm} \rightarrow F = 2400 \text{ N}$$

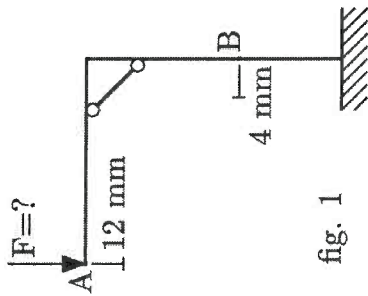


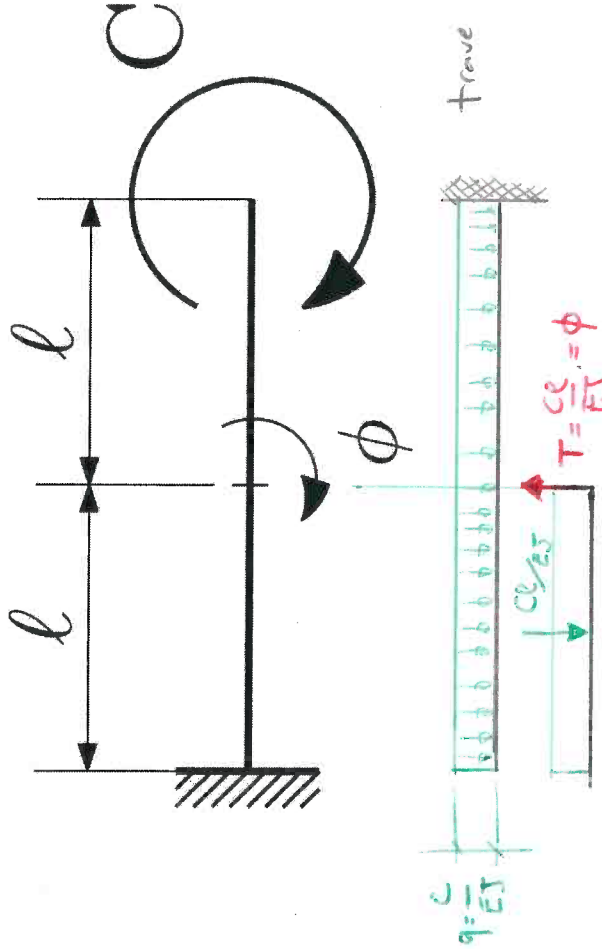
fig. 1

- A) $F = 500 \text{ N}$
- B) $F = 2400 \text{ N}$
- C) $F = 3750 \text{ N}$

- D) $F = 7200 \text{ N}$
- E) $F = 18000 \text{ N}$
- F) nessuna delle precedenti

Quesito 4. Si consideri la trave di figura, di momento di inerzia J e di materiale avente modulo elastico E . Si calcoli la rotazione ϕ in mezzzeria (si consiglia per semplicità di applicare il teorema di Mohr).

Barrare con una x la risposta esatta e riportare la lettera corrispondente al campo (q4.1) del modulo. I campi dal (q4.2) al (q4.6) non sono utilizzati.

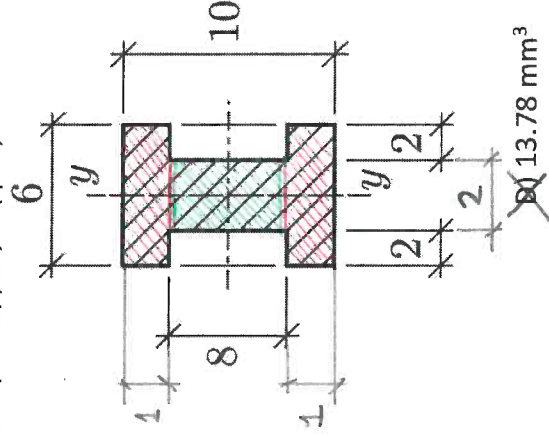


- A) $\phi = 2CI/(EJ)$
- B) $\phi = CI/(EJ)$
- C) $\phi = CI/(2EJ)$

- D) $\phi = 2CI^2/(EJ)$
- E) $\phi = CI^2/(2EJ)$
- F) nessuna delle precedenti

Quesito 5. Considerando l'immagine (quote in mm), calcolare il modulo di resistenza della sezione rispetto all'asse $y-y$.

Barrare con una x la risposta esatta e riportare la lettera corrispondente al campo (q5.1) del modulo. I campi dal (q5.2) al (q5.6) non sono utilizzati.



- A) 329.33 mm^3
- B) 41.33 mm^3
- C) 65.87 mm^3
- D) 13.78 mm^3
- E) 57.33 mm^3
- F) nessuna delle precedenti

$$J_{yy} = 2 \cdot \frac{1.6^3}{12} + \frac{8 \cdot 2^3}{12} = 41.3 \text{ mm}^4$$

$$W_{yy} = \frac{J_{yy}}{6/2} = 13.7 \text{ mm}^3$$