



Corso Luigi Einaudi, 55 - Torino

**Appunti universitari**

**Tesi di laurea**

**Cartoleria e cancelleria**

**Stampa file e fotocopie**

**Print on demand**

**Rilegature**

NUMERO : 224

DATA : 05/03/2012

# A P P U N T I

STUDENTE : Sannipoli

MATERIA : Scienza delle Costruzioni Esercizi

Prof. Chiaia - Surace


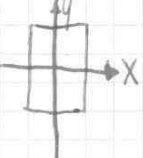
Il presente lavoro nasce dall'impegno dell'autore ed è distribuito in accordo con il Centro Appunti.

Tutti i diritti sono riservati. È vietata qualsiasi riproduzione, copia totale o parziale, dei contenuti inseriti nel presente volume, ivi inclusa la memorizzazione, rielaborazione, diffusione o distribuzione dei contenuti stessi mediante qualunque supporto magnetico o cartaceo, piattaforma tecnologica o rete telematica, senza previa autorizzazione scritta dell'autore.

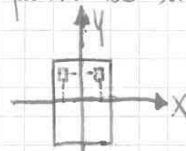
**ATTENZIONE: QUESTI APPUNTI SONO FATTI DA STUDENTIE NON SONO STATI VISIONATI DAL DOCENTE.  
IL NOME DEL PROFESSORE, SERVE SOLO PER IDENTIFICARE IL CORSO.**

# NOZIONI IMPORTANTI DALLE ESERCITAZIONI

- Il MOMENTO CENTRIFUGO  $I_{xy}$  è il momento d'inerzia rispetto a tutti e due gli assi ( $x$  e  $y$ ).

- Se considero la seguente sezione:  e ne considero i due assi di simmetria:   $\Rightarrow$  il momento centrifugo  $I_{xy}$  è nullo (proprio

perché gli assi sono di simmetria). Infatti se immaginiamo di dividere l'area totale in infinite aree,



rettangolino blu (calcolato rispetto alle due distanze tratteggiate) è uguale in modulo e di segno opposto al m.i.c. del rettangolino verde (simmetrico del rettangolino blu)  $\Rightarrow$  m.i.c. totale = 0!

## CASI PARTICOLARI

1) Se ho SIMMETRIA POLARE  $\Rightarrow G \equiv$  centro geometrico  $\Rightarrow$  parto subito da un s.d.r. centrato in  $G \Rightarrow$  salto gli step 4), 5) e parto direttamente dal 2), 3), 6)

4) Se ho un'asse di simmetria assiale retto  $\Rightarrow$  tale asse è già asse centrale d'inerzia. L'altro asse lo posso trovare arbitrariamente,  $x$ , se  $y$  asse di simmetria retto  $\Rightarrow$  troverò  $S_x^{(i)} = A^{(i)} y_{G_i} \Rightarrow$

$$x_G = \frac{S_x}{A_{tot}} \text{ e ho trovato gli assi centrali d'inerzia. Per trovare i}$$

momenti centrali d'inerzia uso le formule di Huygens

1) Se ho semicerchi o quarti di corone circolari, conviene prendere il s.d.r. centrale avente origine nel centro di curvatura di tali sezioni

6) I momenti d'inerzia assiali  $I_{x_i}^{(i)}$  e  $I_{y_i}^{(i)}$  sono nulli nel caso di sezioni sottili poste rispettivamente lungo l'asse  $x_i$  e lungo l'asse  $y_i$ .

6) I momenti d'inerzia centrifughi  $I_{x_i y_i}^{(i)}$  sono nulli se il sistema avente origine in  $G_i$  è anche principale, cioè gli assi  $x_i$  e  $y_i$  sono di simmetria.

6) I termini di trasporto  $(y_G - y_{G_i})^2$  sono nulli se  $y_G \equiv y_{G_i}$

6) Se ho simmetria polare può accadere che  $I_{x_G}^{(i)} = I_{x_G}^{(j)}$  e  $I_{y_G}^{(i)} = I_{y_G}^{(j)}$  e  $I_{x_G y_G}^{(i)} = I_{x_G y_G}^{(j)}$

6) Il centro di semi anelli o quarti di anelli non è il baricentro  $\Rightarrow$

$$I_{x_G}^{(i)} = I_{x_i}^{(i)} + A^{(i)} (y_G - y_{0_i})^2 - 2 S_{x_i} (y_G - y_{0_i})$$

$$I_{x_G y_G}^{(i)} = I_{x_i y_i}^{(i)} + A^{(i)} (x_G - x_{0_i})(y_G - y_{0_i}) - S_{x_i} (x_G - x_{0_i}) - S_{y_i} (y_G - y_{0_i})$$

$$\bullet A = \sum_{i=1}^3 A^{(i)}$$

$$A^{(1)} = 3 \cdot 2 = 6 \text{ cm}^2$$

$$A^{(2)} = \frac{3 \cdot 1}{2} = 1,5 \text{ cm}^2$$

$$A^{(3)} = \pi(0,5)^2 = 0,785 \text{ cm}^2$$

• Ora bisogna determinare il baricentro dell'intera sezione:

$$x_G = \frac{S_y}{A}$$

$$y_G = \frac{S_x}{A}$$

Per la proprietà distributiva dei momenti statici:

$$\bullet S_{x,y} = \sum_{i=1}^3 S_{x,y}^{(i)}$$

$$S_x^{(1)} = A^{(1)} \cdot y_{G1} = 6 \cdot 1 = 6 \text{ cm}^3$$

$$S_x^{(2)} = A^{(2)} \cdot y_{G2} = 1,5 \cdot 2,33 = 3,5 \text{ cm}^3$$

$$S_x^{(3)} = A^{(3)} \cdot y_{G3} = 0,785 \cdot 1,5 = 1,178 \text{ cm}^3$$

$$S_y^{(1)} = A^{(1)} \cdot x_{G1} = 6 \cdot 1,5 = 9 \text{ cm}^3$$

$$S_y^{(2)} = A^{(2)} \cdot x_{G2} = 1,5 \cdot 2 = 3 \text{ cm}^3$$

$$S_y^{(3)} = A^{(3)} \cdot x_{G3} = 0,785 \cdot 2 = 1,570 \text{ cm}^3$$

$$\Rightarrow x_G = \frac{S_y}{A} = \frac{10,430}{6,715} = 1,553 \text{ cm}$$

$$y_G = \frac{S_x}{A} = \frac{8,322}{6,715} = 1,239 \text{ cm}$$

$\Rightarrow$  le coordinate del baricentro totale nel sistema di riferimento iniziale

$$I_{y_G}^{(3)} = I_{y_3}^{(3)} + A^{(3)} (x_G - x_{G3})^2 = \frac{\pi R^4}{4} + 0,485 (1,553 - 2)^2 =$$

$$= \text{poiché } R=0,5 = 0,205 \text{ cm}^4$$

•  $I_{x_G y_G} = \sum_{i=1}^3 I_{x_G y_G}^{(i)}$  PROPRIETÀ DISTRIBUTIVA

↓  
momento  
d'inerzia  
polare della  
sezione  
totale  
○ centrifugo

$$I_{x_G y_G}^{(1)} = I_{x_1 y_1}^{(1)} + A^{(1)} (x_G - x_{G1}) (y_G - y_{G1}) =$$

||  
○ → perché gli assi  $x_1$  e  $y_1$  sono di simmetria per il rettangolo

$$= 6 (1,553 - 1,5) (1,239 - 1) = 0,076 \text{ cm}^4$$

$$I_{x_G y_G}^{(2)} = I_{x_2 y_2}^{(2)} + A^{(2)} (x_G - x_{G2}) (y_G - y_{G2}) =$$

$$= + \frac{b^2 h^2}{42} + 1,5 (1,553 - 2) (1,239 - 2,333) =$$

↑  
perché il  
triangolo è  
orientato  
con

$$= \frac{3^2 \cdot 1^2}{42} + 1,5 (1,553 - 2) (1,239 - 2,333) = 0,857 \text{ cm}^4$$

$$I_{x_G y_G}^{(3)} = I_{x_3 y_3}^{(3)} + A^{(3)} (x_G - x_{G3}) (y_G - y_{G3}) =$$

$$= 0,485 (1,553 - 2) (1,239 - 1,5) = 0,092 \text{ cm}^4$$

perché il cerchio ha infiniti assi di simmetria

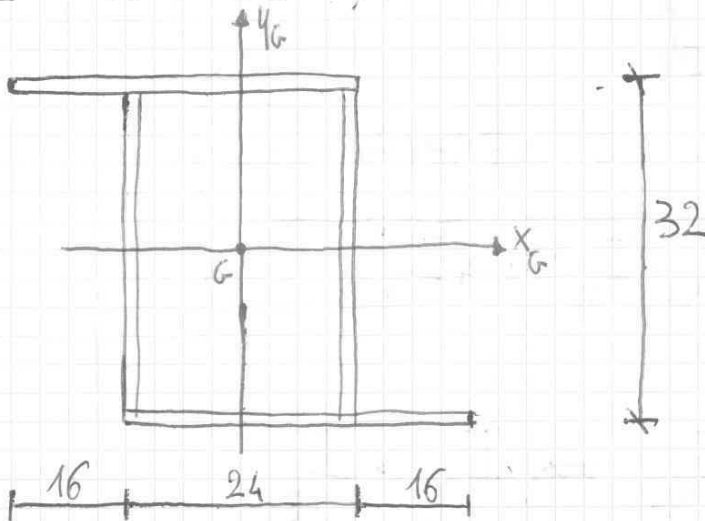
• l'angolo  $\theta_0$  di cui bisogna ruotare il sistema  $G, x_G, y_G$  per ottenere i momenti centrali d'inerzia  $\bar{I}$ :

$$\theta_0 = \frac{1}{2} \arctan \frac{2 I_{x_G y_G}}{I_{y_G} - I_{x_G}} = \frac{1}{2} \arctan \frac{2 \cdot 0,841}{5,362 - 4,108} = + 26^\circ 38'$$

# ESERCIZIO X CASA

SEZIONE SOTTILE

$$\delta = 1 \text{ cm}$$



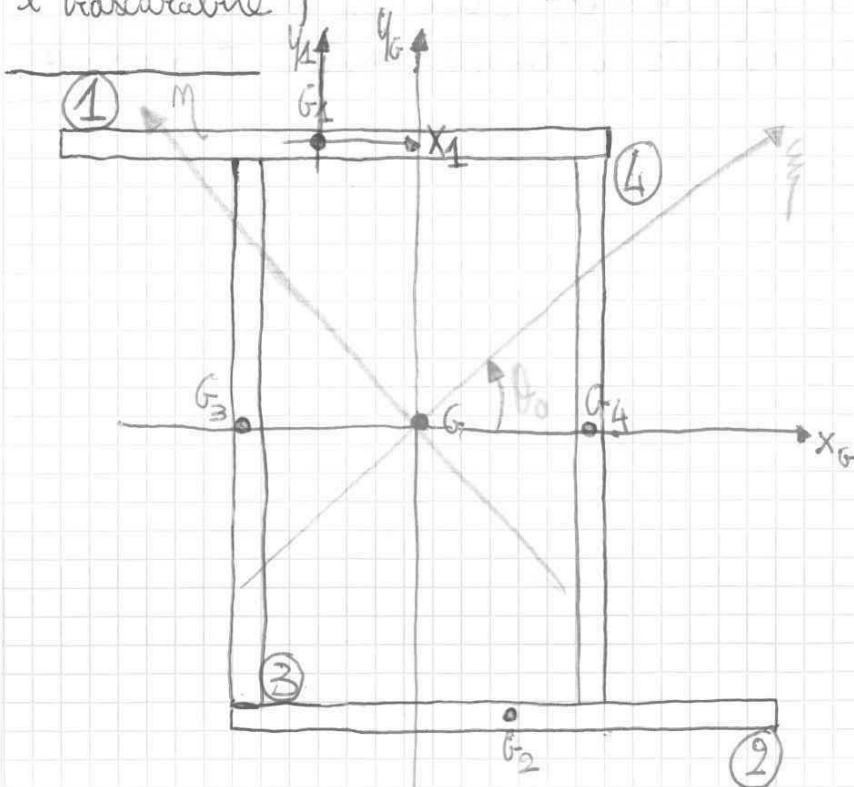
OK

Determinare i momenti centrali d'inerzia e le direzioni centrali d'inerzia

## SVOLGIMENTO

La sezione presenta simmetria polare  $\Rightarrow$  il centro di simmetria coincide con il baricentro, quindi partiamo già con un sistema di riferimento che ha origine in G  $\Rightarrow$  non dobbiamo calcolare i momenti statici, perché già sappiamo che sono nulli.

Bisogna considerare separatamente i 4 rettangoli (il momento d'inerzia baricentrico rispetto all'asse  $x_1$  è trascurabile)



$$I_{y_G} = \sum_{i=1}^4 I_{y_G}^{(i)}$$

$$I_{y_G}^{(1)} = I_{y_1}^{(1)} + A^{(1)} (x_G - x_{G1})^2 = \frac{4 \cdot 40^3}{12} + 40 (0+8)^2 = 7893,3 \text{ cm}^4$$

poiché c'è simmetria polare  $\Rightarrow I_{y_G}^{(1)} = I_{y_G}^{(2)}$

$$I_{y_G}^{(3)} = I_{y_3}^{(3)} + A^{(3)} (x_G - x_{G3})^2 = 32 (0+12)^2 = 4608 \text{ cm}^4 = I_{y_G}^{(4)}$$

m.i. baricentrico

trascurabile perché comparabile la spessore al cubo

$$I_{y_G} = \sum_{i=1}^4 I_{y_G}^{(i)} = 25002,6 \text{ cm}^4$$

$$I_{x_G y_G} = \sum_{i=1}^4 I_{x_G y_G}^{(i)}$$

$$I_{x_G y_G}^{(1)} = I_{x_1 y_1}^{(1)} + A^{(1)} (x_G - x_{G1}) (y_G - y_{G1}) = 40 (0+8) (0-16) = -5120 \text{ cm}^4$$

perché gli assi  $x_1$  e  $y_1$  sono di simmetria per il rettangolo ①

$$I_{x_G y_G}^{(2)} = \cancel{I_{x_2 y_2}^{(2)}} + A^{(2)} (x_G - x_{G2}) (y_G - y_{G2}) = 40 (0-8) (0+16) = -5120 \text{ cm}^4$$

$$I_{x_G y_G}^{(3)} = \cancel{I_{x_3 y_3}^{(3)}} + A^{(3)} (x_G - x_{G3}) (y_G - y_{G3}) = 32 (0+12) (0) = 0 \text{ cm}^4 = I_{x_G y_G}^{(4)}$$

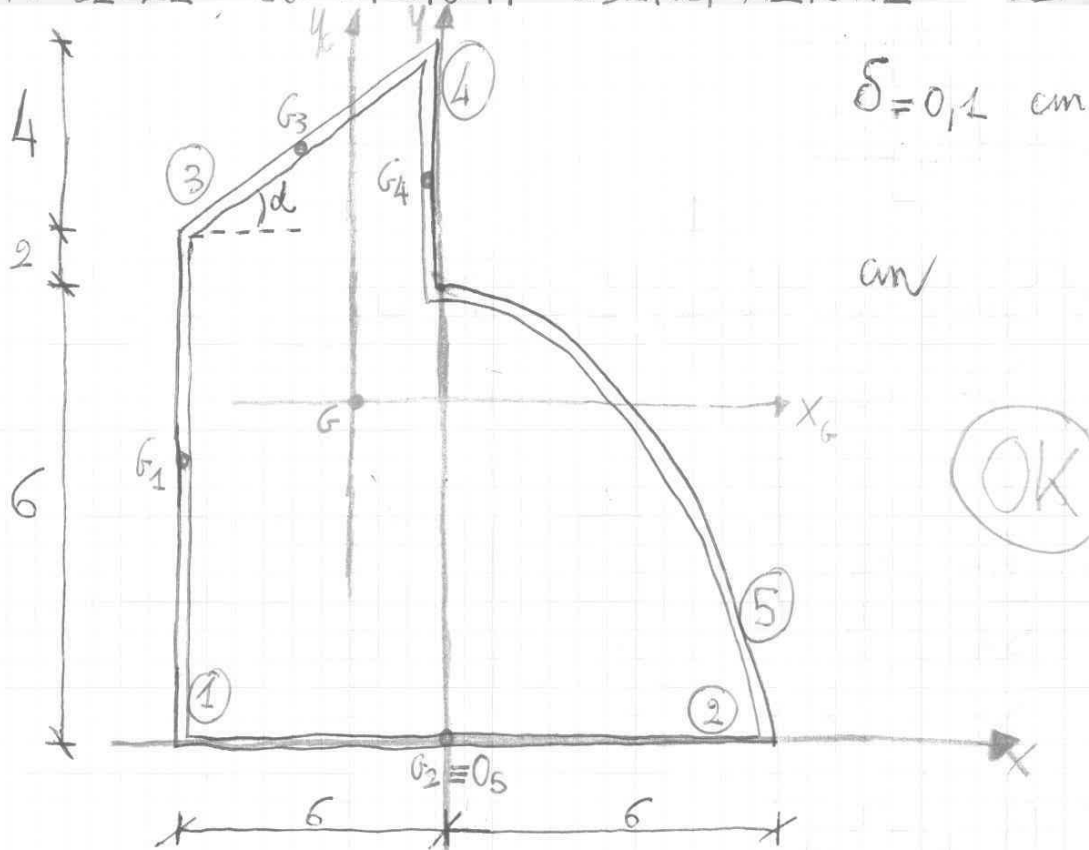
$$\Rightarrow I_{x_G y_G} = \sum_{i=1}^4 I_{x_G y_G}^{(i)} = -10240 \text{ cm}^4$$

Ora utilizziamo le formule analitiche che ci consentono di determinare le direzioni centrali d'inertzia e i momenti centrali d'inertzia.

$$\theta_0 = \frac{1}{2} \arctan \frac{2 \cdot (-10240)}{25002,6 - 25341,2} = 43,69^\circ > 0 \Rightarrow \text{dobbiamo ruotare il s.o.c. in verso antiorario}$$



SCIENZA DELLE COSTRUZIONI ESERCITAZIONE 22-03-2011



? mom. in. centrali e le direzioni centrali d'inerzia.

SVOLGIMENTO

Non c'è nessun tipo di simmetria  $\Rightarrow$  scegliamo un s.d.r. iniziale che ci fa più comodo.

Rispetto a questo s.d.r. si ha:

$$G_1(-6,4), \quad G_2(0,0), \quad G_3(-3,10), \quad G_4(0,9)$$

$$G_2 \equiv O_5, \quad O_5(0,0)$$

centro della circonferenza di raggio 6

$$A = \sum_{i=1}^5 A^{(i)}$$

$$A^{(1)} = 0,1 \cdot 8 = 0,8 \text{ cm}^2$$

$$A^{(2)} = 0,1 \cdot 12 = 1,2 \text{ cm}^2$$

$$A^{(3)} = 0,1 \sqrt{6^2 + 4^2} = 0,72 \text{ cm}^2$$

$$A^{(4)} = 0,1 \cdot 6 = 0,6 \text{ cm}^2$$

$$A^{(5)} = 0,1 \cdot \frac{2\pi \cdot 6}{4} = 0,1 \cdot \frac{2\pi \cdot 6}{4} = 0,94 \text{ cm}^2$$

$$A = \sum_{i=1}^5 A^{(i)} = 4,26 \text{ cm}^2$$

$$\Rightarrow y_G = \frac{19,4}{4,26} = 4,55 \text{ cm}$$

$$S_y^{(1)} = A^{(1)} x_{G1} = 0,8 \cdot (-6) = -4,8 \text{ cm}^3$$

$$S_y^{(2)} = A^{(2)} x_{G2} = 0$$

$$S_y^{(3)} = A^{(3)} x_{G3} = 0,72 \cdot (-3) = -2,16 \text{ cm}^3$$

$$S_y^{(4)} = A^{(4)} x_{G4} = 0,6 \cdot 0 = 0$$

$$S_y^{(5)} = \delta R^2 (\sin \varphi_2 - \sin \varphi_1) = 0,4 \cdot 6^2 \left( \sin \frac{\pi}{2} - \sin 0 \right) = 3,6 \text{ cm}^3$$

$$\Rightarrow x_G = \frac{-3,4}{4,26} = -0,799 \text{ cm}$$

⇒ disegnare G (-0,799, 4,55)

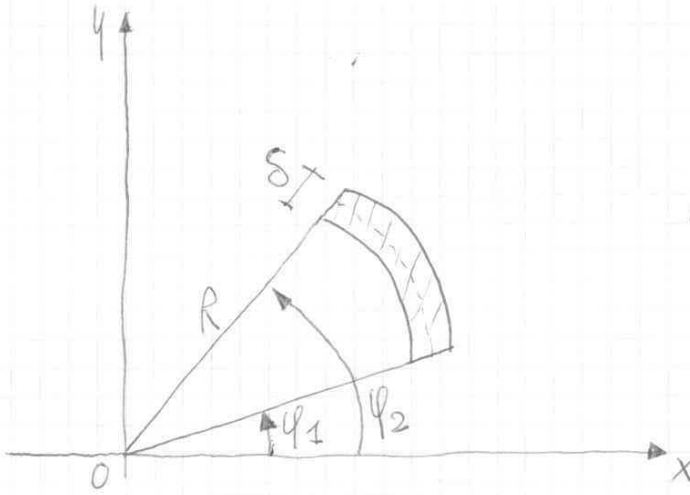
Ora calcoliamo  $I_{x_G}$ ,  $I_{y_G}$ ,  $I_{x_G y_G}$ .

$$I_{x_G}^{(1)} = I_{x_1}^{(1)} + A^{(1)} (y_G - y_{G1})^2 = \frac{0,1 \cdot 8^3}{12} + 0,8 (4,55 - 4)^2 = 4,51 \text{ cm}^4$$

$$I_{x_G}^{(2)} = I_{x_2}^{(2)} + A^{(2)} (y_G - y_{G2})^2 = 1,2 (4,55 - 0)^2 = 24,84 \text{ cm}^4$$

$$I_{x_G}^{(3)} = I_{x_3}^{(3)} + A^{(3)} (y_G - y_{G3})^2 = \frac{0,4 \cdot 7,2^3}{12} \text{ cm}^4 + 0,72 (4,55 - 10)^2 = 22,38 \text{ cm}^4$$

CONTINUA TRA 2 PAGINE...



$$I_{X_G} = \frac{\delta R^3}{2} [\varphi - \sin \varphi \cos \varphi]_{\varphi_1}^{\varphi_2}$$

nel nostro caso si ha:

$$\varphi_1 = 0, \varphi_2 = \frac{\pi}{2}$$

$$I_{X_G}^{(5)} = I_{X_S}^{(5)} + A^{(5)} (y_G - y_{O_S})^2 - 2 \cdot S_{X_S} \cdot (y_G - y_{O_S}) = \delta R^2 (\cos \varphi_1 - \cos \varphi_2)$$

non posso usare la formula semplificata di  $I_{X_G}$ , ma la formula della traslazione perché il s.d.m. avuto origine in  $O_S$  non è baricentrico.

grandesse riferite al s.d.m. con origine  $O_S$ .

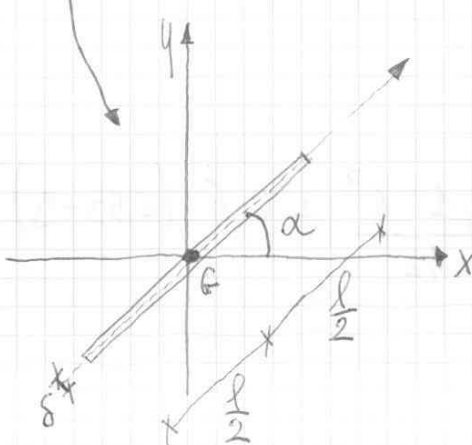
termine da aggiungere perché  $O_S$  non è il baricentro del quarto d'anello.

$$= \frac{0,1 \cdot 6^3}{2} \left[ \frac{\pi}{2} \right] + 0,94 (4,55 - 0)^2 - 2 \cdot 3,6 (4,55 - 0) = 3,41 \text{ cm}^4$$

$$I_{y_G}^{(1)} = I_{y_1}^{(1)} + A^{(1)} (x_G - x_{G_1})^2 = 0,8 (-0,49 + 6)^2 = 21,44 \text{ cm}^4$$

$$I_{y_G}^{(2)} = I_{y_2}^{(2)} + A^{(2)} (x_G - x_{G_2})^2 = \frac{0,1 \cdot 12^3}{12} + 1,2 (-0,49 - 0)^2 = 15,15 \text{ cm}^4$$

$$I_{y_G}^{(3)} = I_{y_3}^{(3)} + A^{(3)} (x_G - x_{G_3})^2 = \frac{0,1 \cdot 7,21^3}{12} \cos^2 \alpha + 0,42 (-0,49 + 3)^2 = 5,68 \text{ cm}^4$$



$$I_x = \frac{\delta l^3}{12} \sin^2 \alpha$$

$$I_y = \frac{\delta l^3}{12} \cos^2 \alpha$$

$$I_{xy} = \frac{\delta l^3}{12} \sin \alpha \cos \alpha$$

N.B.: se  $\alpha = \frac{\pi}{4} \Rightarrow I_x = I_y$  e  $I_{xy} \neq 0$

$$I_{x_G y_G}^{(4)} = I_{x_4 y_4}^{(4)} + A^{(4)} (x_G - x_{G4}) (y_G - y_{G4}) =$$

$$= 0,6 (-0,49 - 0) (4,55 - 9) = 2,11 \text{ cm}^4$$

$$I_{x_G y_G}^{(5)} = I_{x_5 y_5}^{(5)} + A^{(5)} (x_G - x_{G5}) (y_G - y_{G5}) - S_{x_5}^{(5)} (x_G - x_{G5})$$

$$- S_{y_5}^{(5)} (y_G - y_{G5}) =$$

m.i. centrifuga nel s.d.r. con origine  $O_5$  (centro circonferenza).

$$\frac{SR^3}{4} [\cos 2\varphi_1 - \cos 2\varphi_2]$$

$$= \frac{0,1 \cdot 6^3}{4} [\cos 0 - \cos \tilde{11}] + 0,94 (-0,49 - 0) (4,55 - 0) -$$

$$- 0,1 \cdot 6^2 \cdot 1 (-0,49 - 0) - 0,1 \cdot 6^2 \cdot 1 (4,55 - 0) =$$

$$= -6,12 \text{ cm}^4$$

Ora determiniamo l'angolo  $\theta_0$ .

$$\theta_0 = \frac{1}{2} \arctan \frac{2(-13,24)}{(66,16 - 69,12)} = 41,82^\circ$$

(segno pos.  $\Rightarrow$  bisogna ruotare in senso antior.)

$$I_{x_G} > I_{y_G} \Rightarrow I_\xi > I_\eta$$

$$I_\xi = \frac{(69,12 + 66,16)}{2} \pm \frac{1}{2} \sqrt{(66,16 - 69,12)^2 + 4(-13,24)^2} \Rightarrow$$

$$\Rightarrow I_\xi = 81 \text{ cm}^4$$

$$I_\eta = 54,28 \text{ cm}^4$$

No. No. La somma  $I_\xi + I_\eta$  è un invariante

$$S_X = \sum_{i=1}^4 S_X^{(i)}$$

$$S_X^{(1)} = A^{(1)} y_{G1} = 0$$

$$S_X^{(2)} = A^{(2)} y_{G2} = 2,25 \cdot (-2,25) = -5,0625 \text{ cm}^3 = + S^{(3)}$$

$$S_X^{(4)} = A^{(4)} y_{G4} = SR^2 (\cos \varphi_1 - \cos \varphi_2) = 0,5 \cdot (2,75^2) (\cos \pi - \cos 2\pi) =$$

$$-7,5625 \text{ cm}^3 \rightarrow S_X^{(4)} = S_{X4} - A_4 (y_0 - y_{04}) = -27 \text{ cm}^3$$

$$\Rightarrow y_G = \frac{S_X}{A} = -\frac{37,12}{20,82} = -1,78 \text{ cm}$$

→ gli assi centrali d'inertzia sono  $y_G$  (blu) e  $x_G$  (verde)

$$\rightarrow I_{\xi} = \sum_{i=1}^4 I_{x_G x_G} \quad , \quad I_{\eta} = \sum_{i=1}^4 I_{y_G y_G}$$

$$I_{x_G x_G}^{(1)} = I_{x_1 x_1}^{(1)} + A^{(1)} (y_0 - y_{01})^2 = 12 (-0,85 - 0)^2 = 8,64 \text{ cm}^4$$

$$I_{x_G x_G}^{(2)} = I_{x_2 x_2}^{(2)} + A^{(2)} (y_0 - y_{02})^2 = \frac{0,5 \cdot (4,5)^3}{12} + 2,25 (0,85 + 2,25)^2 =$$

$$= 5,757 \text{ cm}^4 = I_{x_G x_G}^{(3)}$$

$$I_{x_G x_G}^{(4)} = I_{x_4 x_4}^{(4)} + A^{(4)} (y_0 - y_{04})^2 - 2 \cdot S_{X4} (y_0 - y_{04}) =$$

$$= \frac{0,5 \cdot (2,75)^3}{2} \underbrace{[\varphi - \sin \varphi \cos \varphi]}_{\pi} + 4,32 (-0,85 + 4,5)^2 - 2 \cdot (-7,5625)$$

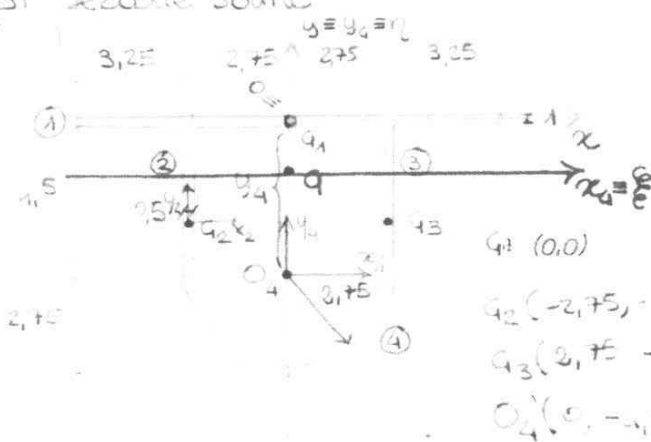
$$(-0,85 + 4,5) = 129,09 \text{ cm}^4 \quad \pi$$

$$I_{y_G y_G}^{(1)} = I_{y_1 y_1}^{(1)} + A^{(1)} (x_0 - x_{01})^2 = \frac{12^3 \cdot 1}{12} + 12 (0 - 0)^2 =$$

$$= 144 \text{ cm}^4$$

$$I_{y_G y_G}^{(2)} = I_{y_2 y_2}^{(2)} + A^{(2)} (x_0 - x_{02})^2 = 2,25 (0 + 2,75)^2 = 17,01 \text{ cm}^4 = I_{y_G y_G}^{(3)}$$

③ Sezione sottile



Il sist di r.c. è CENTRALE per l'area 1  
 e l'area 1  
 la sezione  
 è lo è per tutto il tempo:  $x_4 \in \eta = 0$

$x_4 = 0$

$y_4 = \frac{S_x}{A} = \dots$

$A_4 = 0,5 \cdot 2,75 = 1,375 \text{ cm}^2$

	A	$S_x$	$S_y$	$I_{x_4} = I_{x_c}$	$I_{y_4} = I_{y_c}$	$I_{x_4 y_4}$
1	12	0	0	38,02	144	0
2	2,25	-5,06	0	4,29	11,04	0
3	2,25	-5,06	0	4,29	17,04	0
4	4,33	-2,7	0	88,43	16,33	0
TOT	20,82	-3,71	0	136,04	194,36	0

$S_x^1 = A_1 y_{q1} = 0$   
 $S_x^{(2)} = A_2 y_{q2} = -5,06 = S_x^{(3)}$   
 $S_{x_4} = \delta R^2 [\cos^3 \alpha - \cos \alpha] = 0,5 \cdot 2,75^2 [\cos^3 90^\circ - \cos 90^\circ] = -7,56$   
 $S_x^{(4)} = S_{x_4}^{(4)} - y_4 A_4 = -2,7 \text{ cm}^3$   
 ↳ ordinata di  $O_4$

$y_4 = \frac{-3,71}{20,82} = -1,78 \text{ cm}$

$I_{x_4}^{(1)} = I_{x_{c1}} + A_1 y_{q1}^2 = 12 \cdot (y_4 - y_{q1})^2 = 38,02 \text{ cm}^4$

$I_{x_4}^{(2)} = I_{x_{c2}} + A_2 y_{q2}^2 = \frac{0,5 \cdot 4,5^3}{12} + 2,25 (-1,78 + 2,25)^2 = 4,29 = I_{x_4}^{(3)}$  x simmetrica

$I_{x_4}^{(4)} = I_{x_{c4}} + A_4 y_{q4}^2 - 2 S_{x_4} y_{q4}$  generica perché il sist 4 non è baricentrico

$I_{x_4}^{(4)} = \frac{\delta R^3}{2} [\varphi - \sin \varphi \cos \varphi] = \frac{0,5 \cdot 2,75^3}{2} [\frac{\pi}{2} - 1] = 16,33 \text{ cm}^4$

$I_{x_4}^{(4)} = 88,43 \text{ cm}^4$

$I_{y_4}^{(1)} = I_{y_{c1}} = \frac{1 \cdot 12^3}{12} = 144 \text{ cm}^4$

$I_{y_4}^{(2)} = I_{y_{c2}} + A_2 x_{q2}^2 = 0,5 \cdot (2,75)^2 = 17,04 \text{ cm}^4$

$I_{y_4}^{(4)} = I_{y_{c4}} + A_4 x_{q4}^2 - 2 S_{y_4} x_{q4} = 16,33 \text{ cm}^4$

con  $I_{y_4}^{(4)} = \frac{\delta R^3}{2} [\varphi + \sin \varphi \cos \varphi] = 16,33$

$I_{\xi} = I_{x_4} = 136,04 \text{ cm}^4$

$I_{\eta} = I_{y_4} = 194,36 \text{ cm}^4$

$$\odot M(C)^I = -M_B + \frac{ql}{2} \cdot \underbrace{\frac{5}{4}l}_{\text{braccio}} = 0 \Rightarrow M_B = \frac{5}{8} ql^2$$

Ora dovremmo scrivere l'eq. di eq. alla rotazione globale; in essa però troveremo anche l'eq. di eq. alla rotazione del 1° corpo (scritto sopra), quindi ci conviene direttamente scrivere il momento intorno a C di tutto quello che c'è a destra della cerniera:

$$\odot M(C)^{II \text{ e } III} = \cancel{ql \cdot 2l} - \underbrace{2ql \cdot l}_{\text{ex } H_E} + \underbrace{\frac{5}{2}ql \cdot l}_{\text{ex } V_E} + M_E + ql^2 - ql \cdot 2l \Rightarrow$$

$$\Rightarrow M_E = \left(-\frac{5}{2} - 1 + 2\right) ql^2 = -\frac{3}{2} ql^2$$

Ora siamo in grado di andare a ricercare le reazioni interne (matita marrone).

$$H_C = 0 \Rightarrow \text{perché scrivendo l'eq. di eq. alla transl. orizz. del 1° corpo} \Rightarrow H_C = 0$$

$$V_C = \frac{ql}{2} \Rightarrow \text{'' '' l'unica forza verticale agente è } \frac{ql}{2} \Rightarrow V_C = \frac{ql}{2}$$

Ora consideriamo l'equil. del 3° corpo (ultimo corpo)

$$\text{Dall'eq. di eq. alla transl. orizz.} \Rightarrow H_F = ql$$

Per calcolare  $M_F$  scriviamo l'eq. di eq. alla rotazione intorno ad F dell'ultimo <sup>(3°)</sup> corpo.

$$\odot M(F)^{III} = -M_F + ql^2 - ql \cdot 2l = 0 \Rightarrow M_F = -ql^2$$

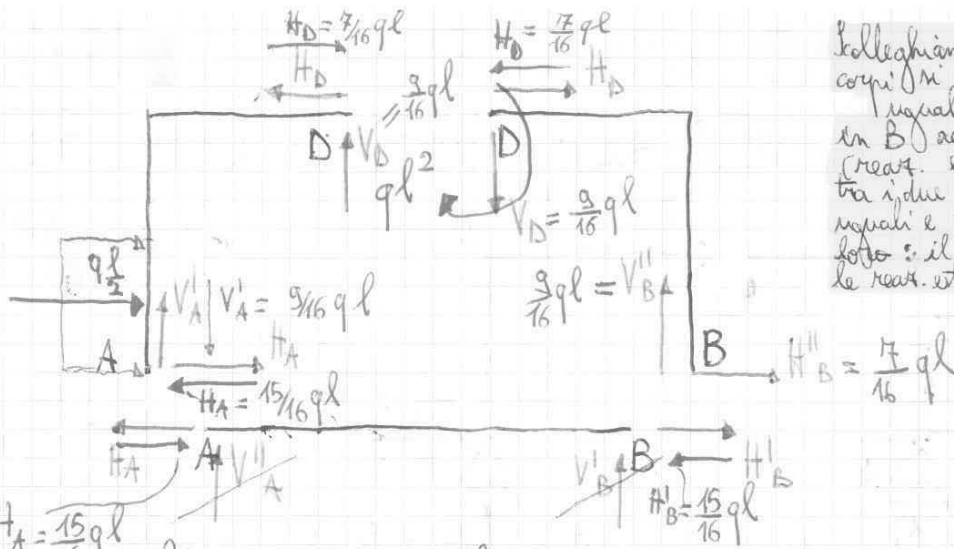
Ora ricaviamo l'eq. di eq. alla rotazione del 2° corpo:

$$\begin{aligned} \textcircled{+} M(D)^{\text{II}} &= M_F + ql \cdot \frac{l}{2} + 2ql \cdot \frac{3}{2}l - 2ql \cdot l - 3ql \cdot l = 0 \Rightarrow \\ \Rightarrow M_F &= ql^2 \left[ -\frac{1}{2} - \cancel{\beta} + 2 + \cancel{\beta} \right] = \frac{3}{2}ql^2 \end{aligned}$$

Ora ricaviamo la reatt. vincolare interna in D; andando a considerare l'eq. di eq. alla trasl. orizz. del primo corpo si trova che:

$$H_D = 2ql$$

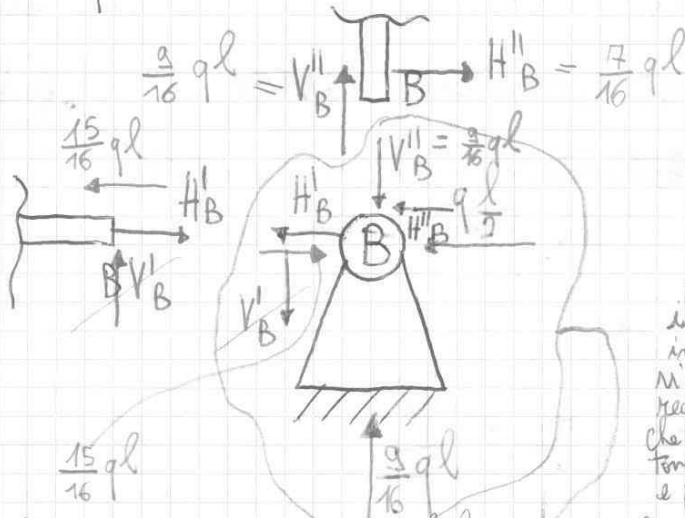




Collegiamo i corpi: in D i due corpi si scambiano reazioni uguali e contrarie, in A e in B agiscono anche forze esterne (reat. esterne)  $\Rightarrow$  le reat. scambiate tra i due corpi non sono uguali e contrarie, ma sono diverse tra loro: il loro scopo è di equilibrare le reat. esterne.

Le reazioni veri in A e B le ho messe dopo avere fatto il ragionamento netto.

Consideriamo l'equilibrio della cerniera B:



Integrano dapprima la cerniera i due corpi e le reat. esterne veri. Poiché le reat. esterne sono una gravità, ma una vert.  $\Rightarrow$  i due corpi non si scambieranno reat. esterne uguali e contrarie, ma la cerniera trasmetterà ad entrambi due forze:  $H_B^I$  e  $V_B^I$  nel primo corpo;  $H_B^II$  e  $V_B^II$  nel secondo corpo.

il discorso va invertito: prima si disegnano le reat. blu (quelle che i corpi trasmettono alla cerniera) e poi quelle veri.

La cerniera deve essere in equilibrio (perché tutta la maglia è in equilibrio)  $\Rightarrow$  le reazioni che i due corpi si scambiano, questa volta non saranno uguali, ma diverse, poiché in questo caso sono presenti anche le reat. esterne!

Sulla cerniera D non ci sono forze  $\Rightarrow$  le reat. interne sono uguali e contrarie.

Sulla cerniera B ci sono invece le reat. esterne  $\Rightarrow$  le reat. interne non saranno più uguali e contrarie.

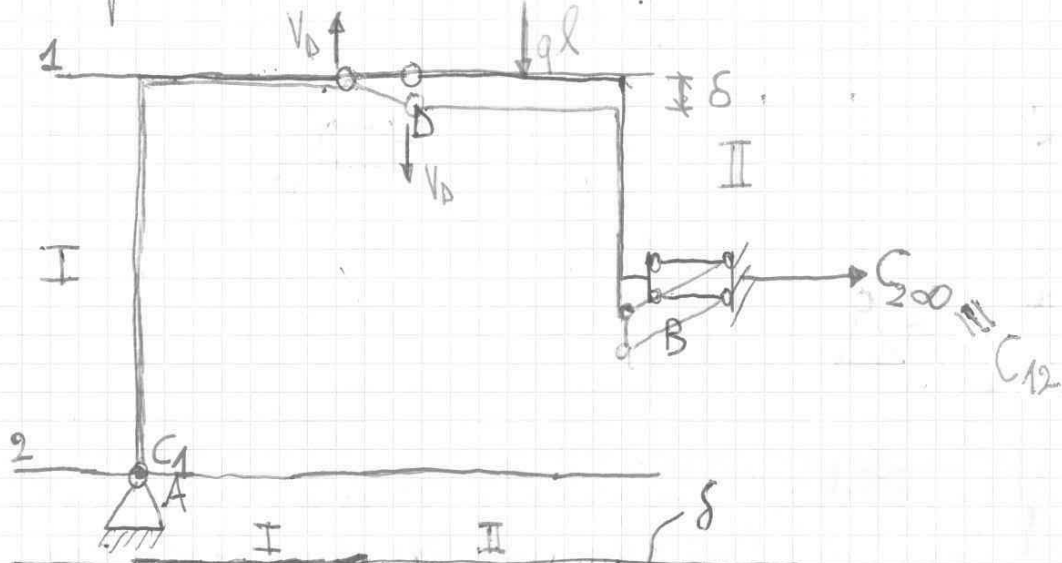
EQUILIBRIO SOLO DELLA CERNIERA

$$\leftarrow : H_B^I + H_B^II + \frac{9ql}{2} = 0 \quad (3)$$

$$\downarrow : V_B^I + V_B^II - \frac{9}{16} ql = 0 \quad (1)$$

$$\Rightarrow H_D = + \frac{ql}{2}$$

Ora calcoliamo  $V_D$ . Degradiamo la cerniera in modo tale da permettere lo spostamento verticale relativo  $\Rightarrow$  biella orizzontale

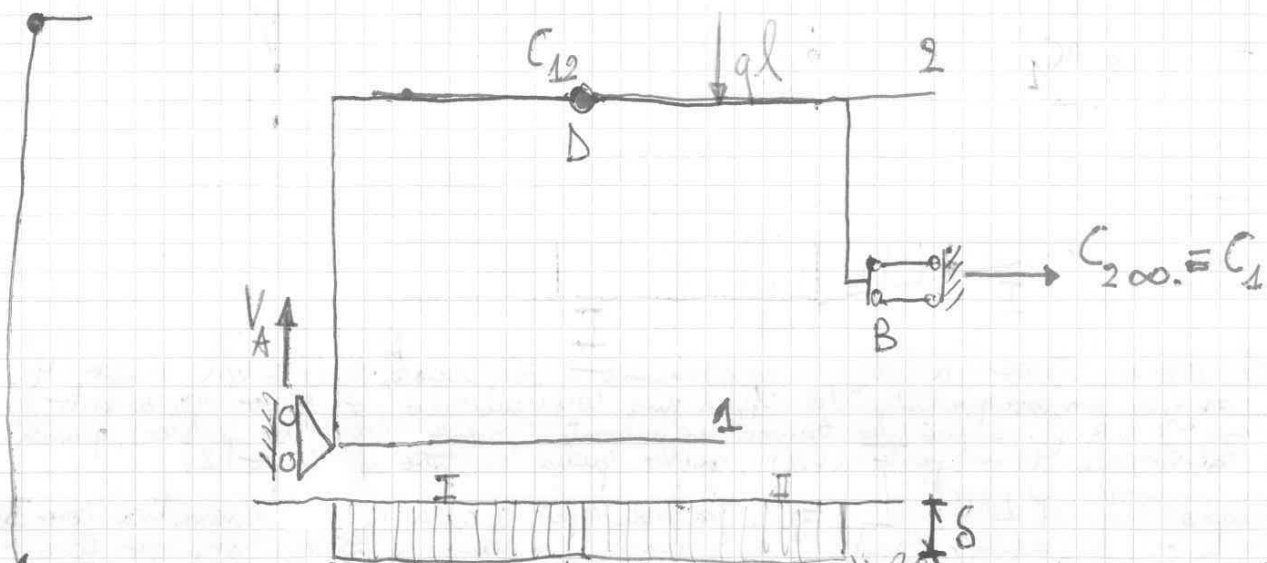


$C_{12}$  deve trovarsi sia sulla retta rossa sopra 1 sia su quella sotto 2  
 $\Rightarrow C_{200} \equiv C_{12}$ ; per il 1° corollario delle catene cinematiche

il corpo I non si muove (mentre il corpo II trasla verticalmente)  $\Rightarrow$  il cinematico è quello verde in figura.

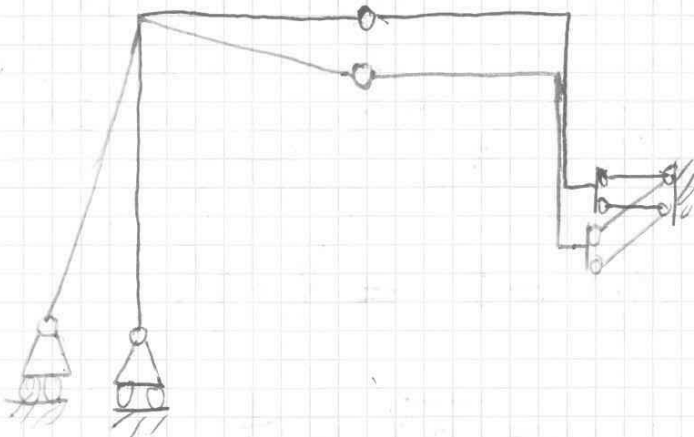
Nota: si vede a occhio che il 1° corpo non si può muovere.

$$L_{ve} = 0 \Rightarrow V_D \cdot 0 + V_D \cdot \delta + ql \cdot \delta = 0 \Rightarrow V_D = -ql$$



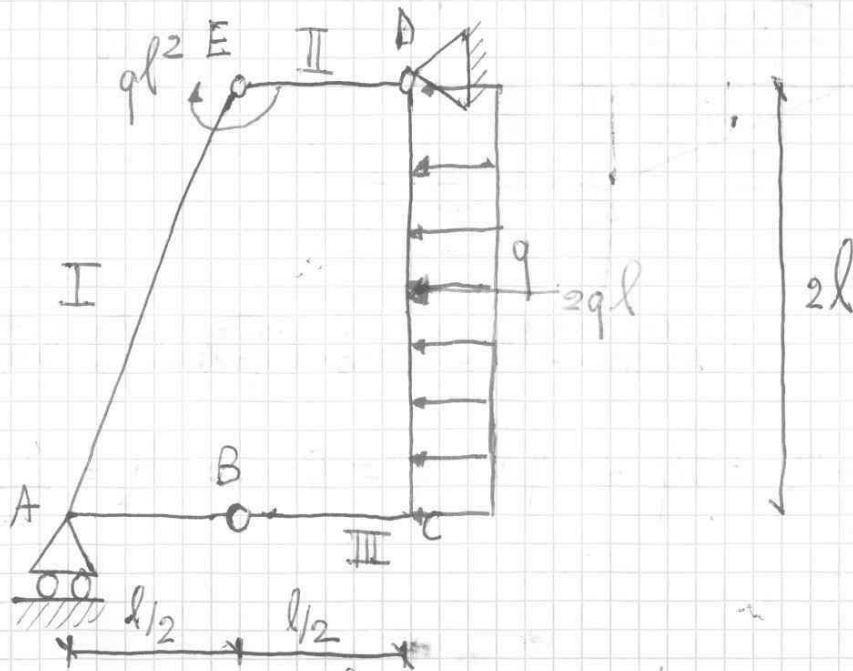
Ora calcoliamo la reaz. verticale in A. Degrado la cerniera in A: inizialmente si ha  $u_A = 0, v_A = 0, \psi_A \neq 0$ ; ora mettiamo

# Cinematismo



Un sistema ha 1 g.d.l.  $\Rightarrow$  ha  $\infty^1$  configurazioni possibili  
 $\Rightarrow$  quella verde in figura è una delle  $\infty^1$  conf. possibili  $\Rightarrow$  non mi interessa scegliere il orario o antiorario

Esercizio (il 2° teorema delle catene cinematiche si applica generalmente ad una struttura chiusa (maglia chiusa)).

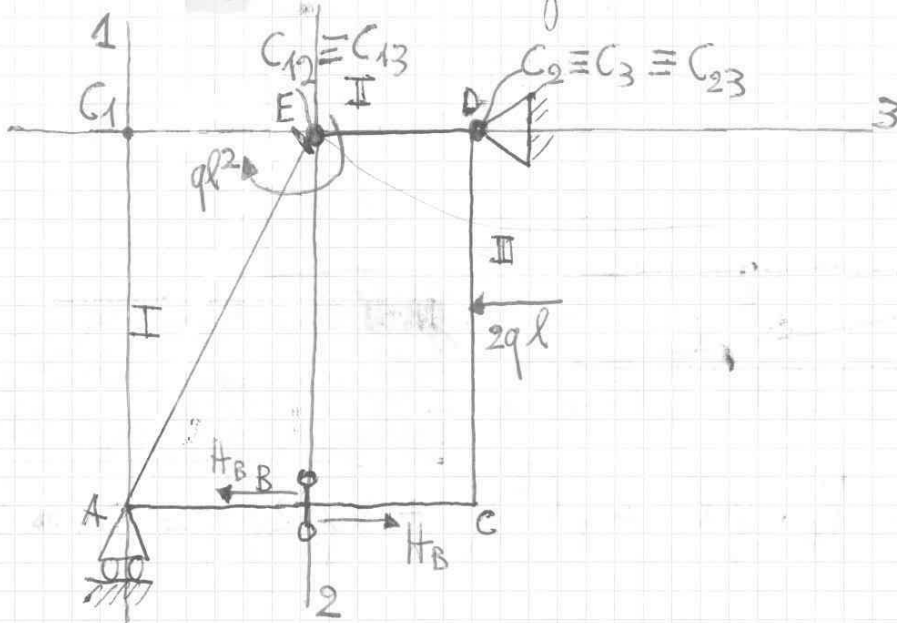


Con il P.L.V. possiamo calcolare reatt. interne e esterne.  
 Se vogliamo calcolare le reatt. esterne  $\Rightarrow$  bisogna degradare i vincoli esterni, però la maglia rimane isotatica internamente.

$$L_{Ve} = 0 \Rightarrow \underbrace{ql^2 \cdot \varphi}_{1^\circ \text{ corpo}} - V_B \varphi \frac{l}{2} - V_B \varphi \frac{l}{2} + 2ql \cdot \varphi l = 0 \Rightarrow$$

$$\Rightarrow V_B = 3ql$$

calcoliamo ora  $H_B \Rightarrow$  dobbiamo degradare la cerniera interna.



$C_2$  e  $C_3 \equiv D$  perché II e III sono collegati al muro con una cerniera.

$C_1$  deve trovarsi su 1.

$C_{12} \equiv E$

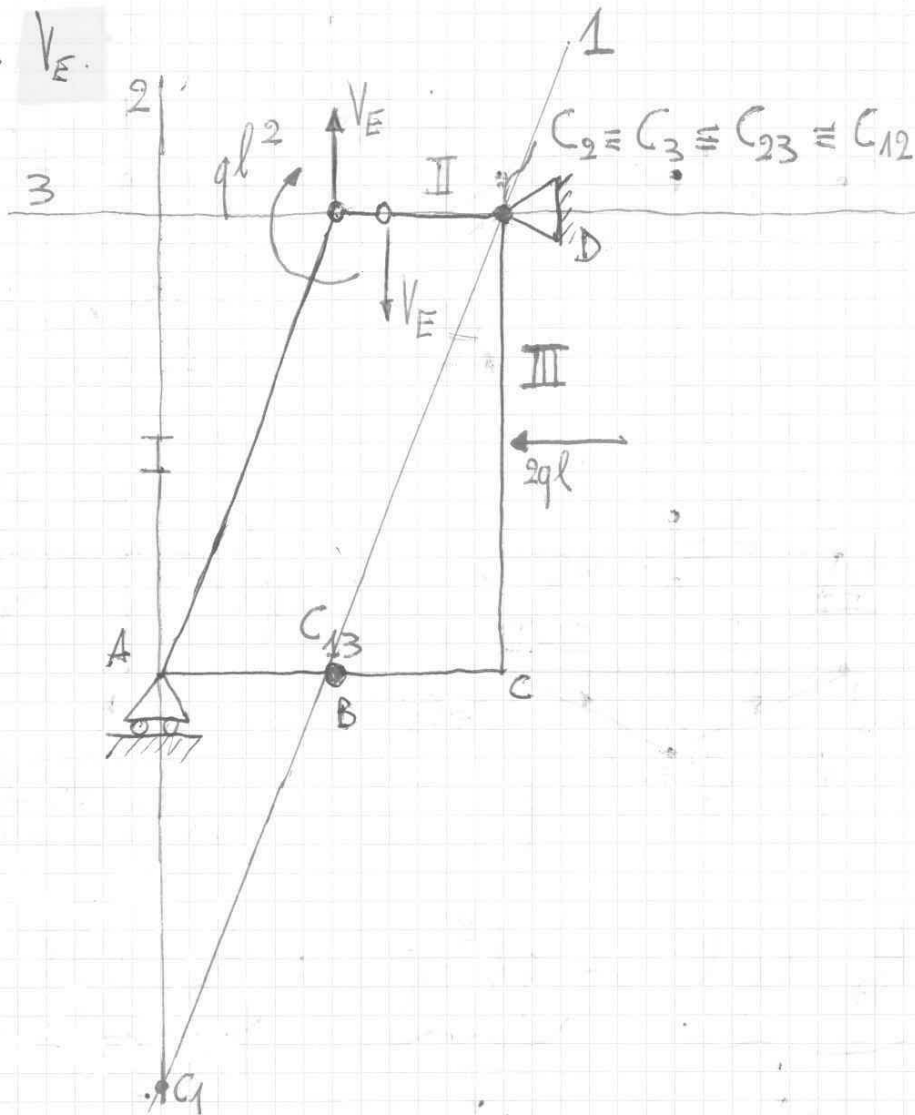
II e III sono collegati attraverso la cerniera interna che è sempre in D  $\Rightarrow C_{23} \equiv D$

$C_{13}$  deve trovarsi su 2.

Per il 2° teorema delle catene cinematiche  $C_{13}$  deve trovarsi allineato a  $C_{23}$  e  $C_{12} \Rightarrow$  intersezione 2 e 3 mi dà  $C_{13}$ .

Per il 1° teorema delle catene cinematiche,  $C_1$  dovrà essere allineato con  $C_2$  e  $C_{12}$ , quindi dovrà trovarsi sulla retta 3  $\Rightarrow C_1$  starà sull'intersezione di 1 e 3.

Calcoliamo  $V_E$ .



Sequenza nell'aver trovato i centri di istantanea rotazione:

$C_{23}, C_{13}, C_{12}, C_1$  → intersezione tra 2 e 3 (1° tesorema catene cinem.) perché  
 devono essere le intersezione tra 1 (2° tesorema catene cinematiche) e 3 (dove passava per l'asse del)  
 Per il 1° corollario ⇒ il corpo I non subisce spostamenti,  
 poiché il corpo I sta fermo ⇒ anche il corpo III starà fermo (poiché  $C_{13}$  è fermo).

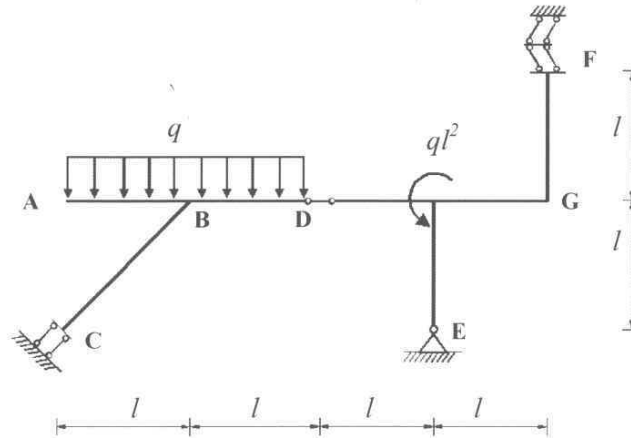
$$L_{ve} = V_e \cdot \frac{4l}{2} = 0 \Rightarrow V_E = 0$$

3 Marzo 2011

COMPITO I

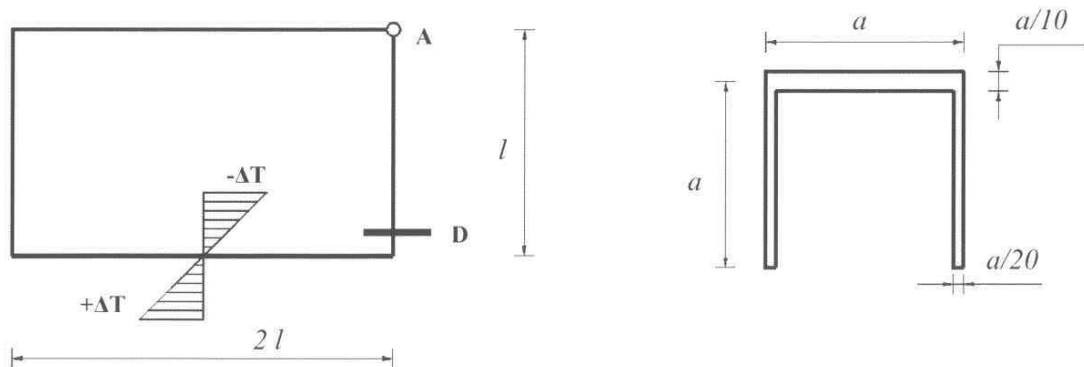
COGNOME :	CORSO DI LAUREA :
NOME:	MATRICOLA:

Esercizio 1



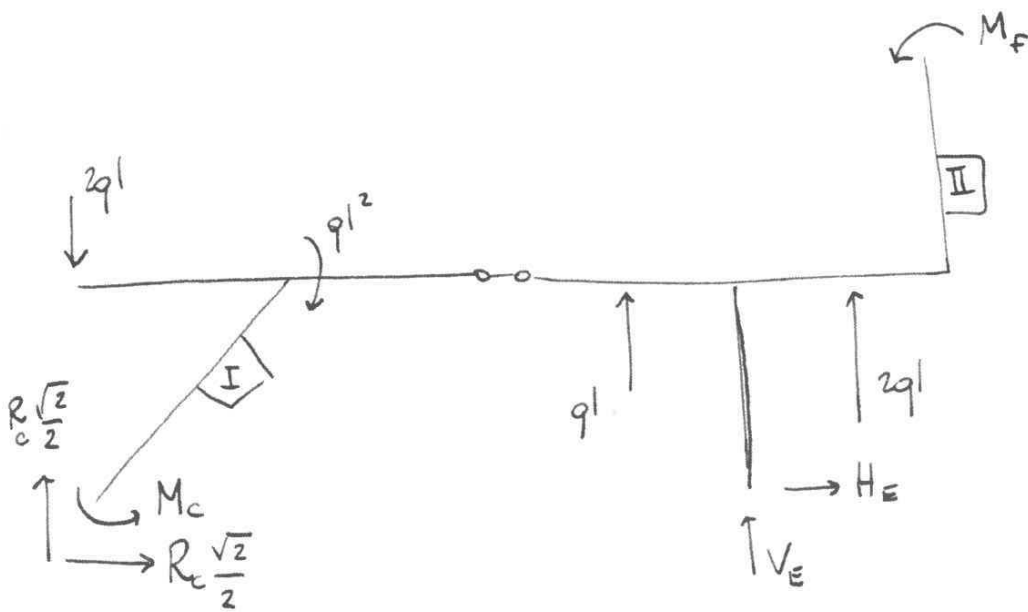
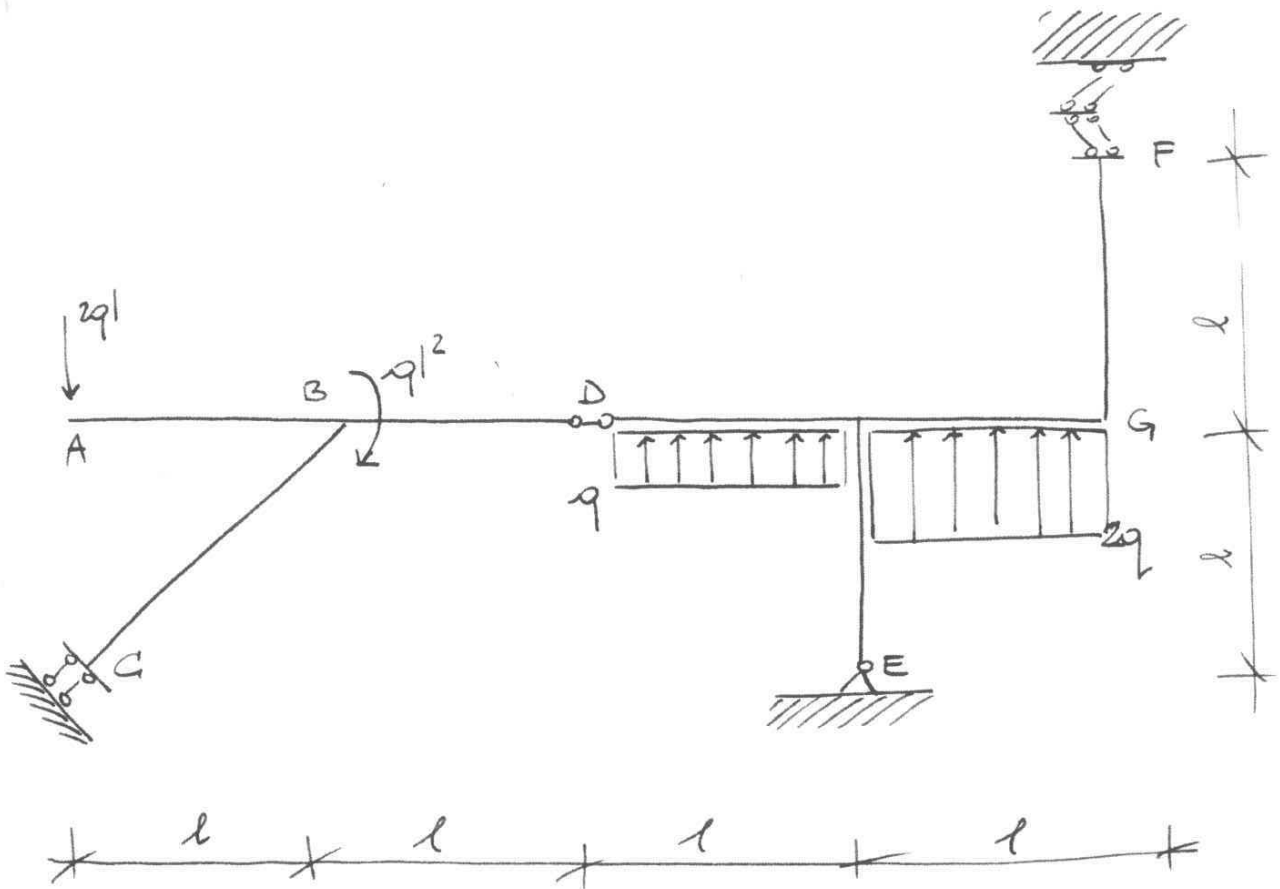
1. Tracciare in scala i diagrammi M, N, T.
2. Tracciare la curva delle pressioni.
3. Calcolare con il PLV le reazioni in E.

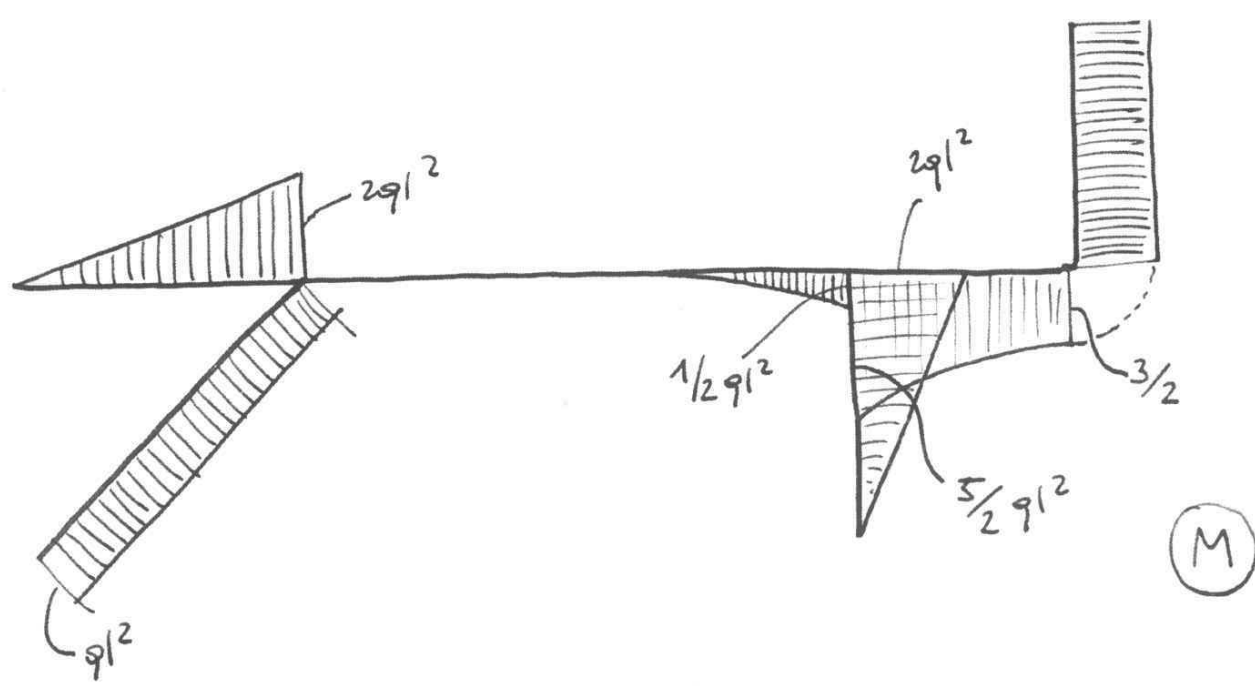
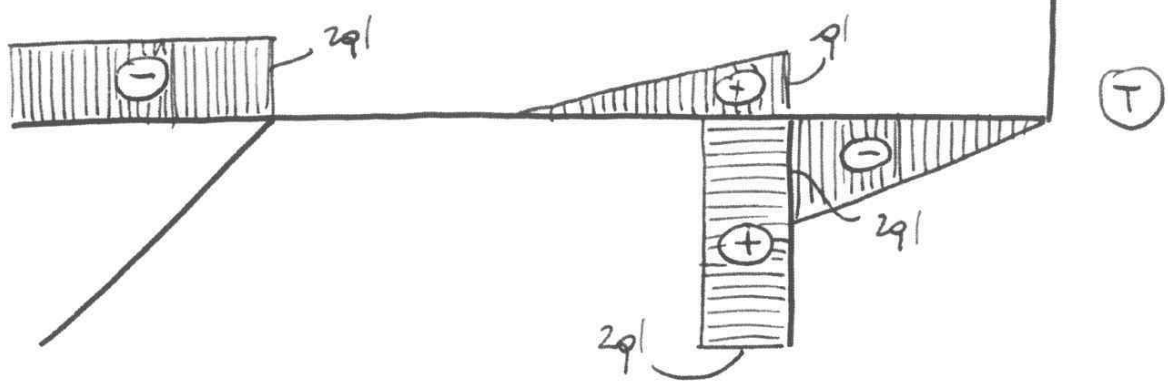
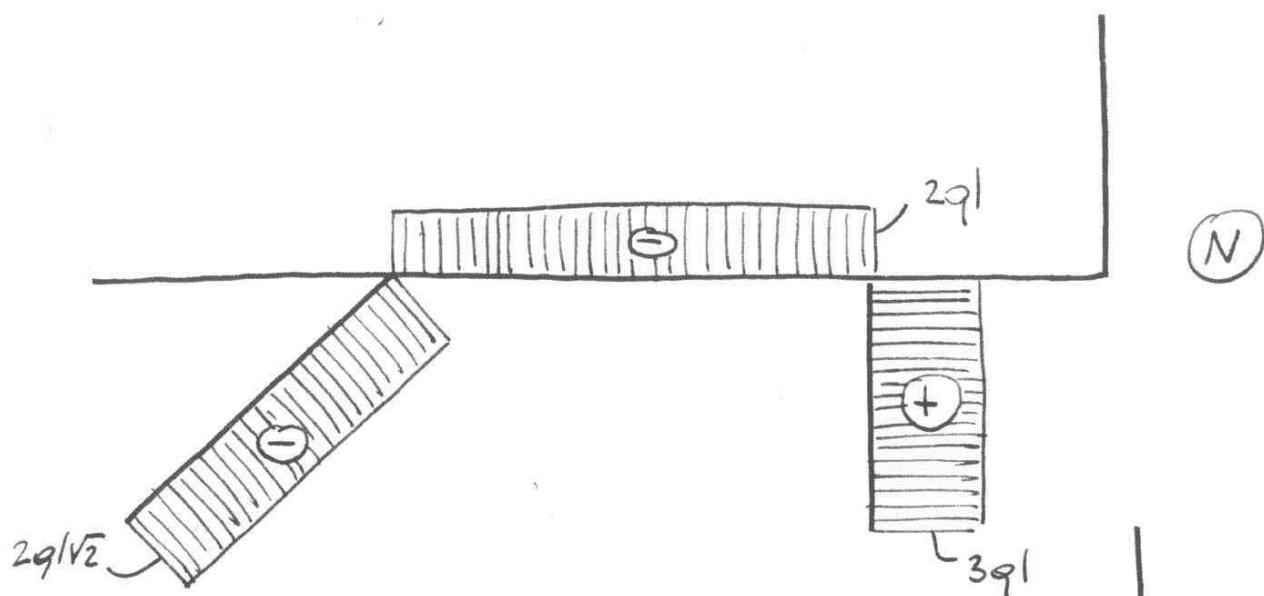
Esercizio 2



1. Tracciare in scala i diagrammi M, N, T.
2. Tracciare la curva delle pressioni e la deformata qualitativa.
3. Calcolare la rotazione relativa in A.
4. Calcolare la massima tensione equivalente agente nella sezione D con il criterio di Tresca sapendo che le caratteristiche geometriche della sezione in acciaio sono quelle indicate in figura.

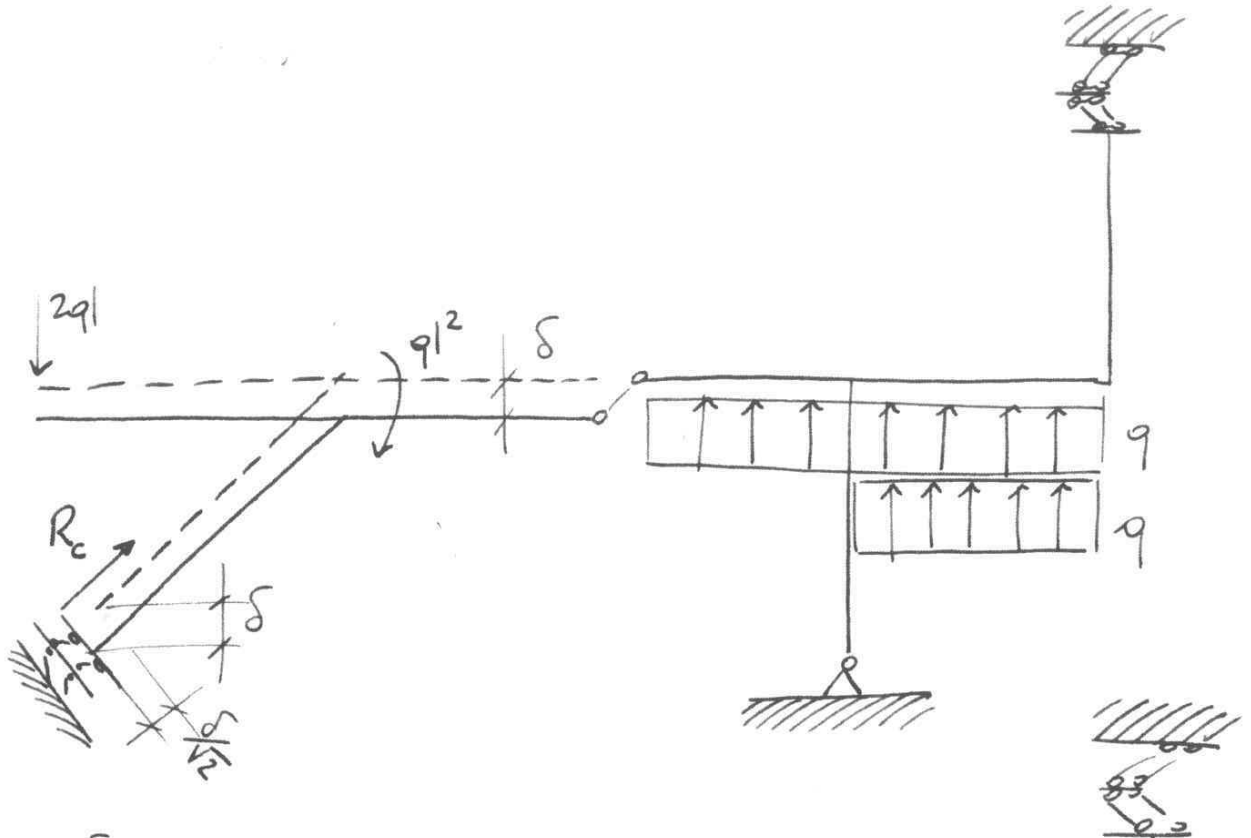
Compto 2, esercizio n. 1



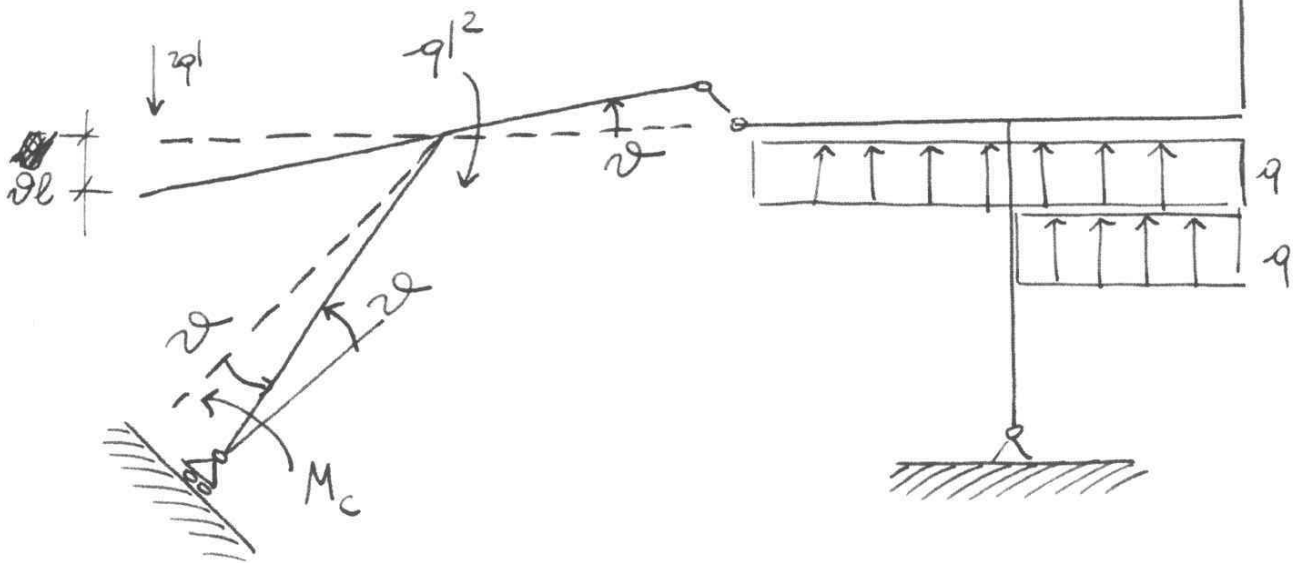


3/11





$$-R_c \frac{\delta}{\sqrt{2}} + 2ql \cdot \delta = 0 \quad R_c = 2ql\sqrt{2}$$



$$M_c \varphi - ql^2 \varphi + 2ql \cdot l \varphi = 0$$

$$M_c = -ql^2 \quad \rightarrow \text{orario}$$

poiché  $V_D = 0 \Rightarrow$  dalla (1)  $\Rightarrow V''_D = 3ql$

$\Rightarrow V_B = 3ql$

Calcoliamo  $H_E$ :

$$\begin{aligned} \textcircled{+} M^{B-A-E} &= 3ql \cdot \frac{l}{2} - ql^2 - H_E \cdot 2l = 0 \Rightarrow H_E = \frac{1}{2} \left[ \frac{3}{2} - 1 \right] ql \\ &= \frac{ql}{4} \end{aligned}$$

$\Rightarrow$  ci sono solo due forze orizz. sul corpo BAE  $\Rightarrow H_B = \frac{ql}{4}$

$$H'_D = \frac{ql}{4}$$

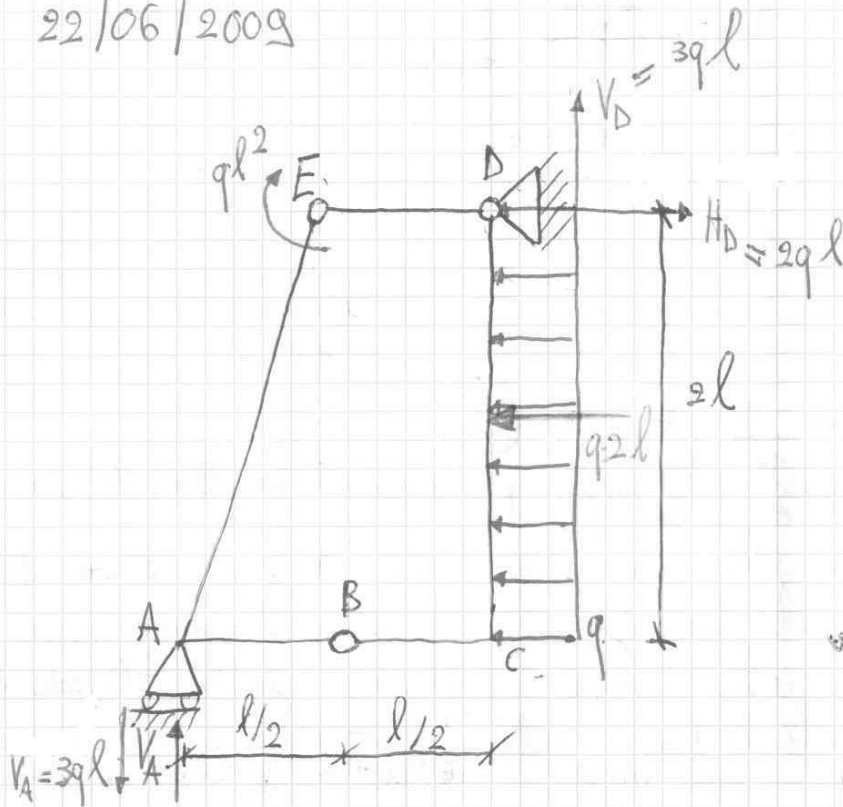
Dalla (2) si ha:  $H''_D = \frac{7}{4} ql$

Ora consideriamo l'eq. di eq. alla transl. orizz. del corpo DB:

$$H''_B = \frac{7}{16} q l$$

Dalla ③ si ha:  $H'_B = -\frac{q l}{2} - H''_B = -\frac{q l}{2} - \frac{7}{16} q l = -\frac{15}{16} q l$

Esercizio 22/06/2009



Il carrello in A è "sostanzialmente" interno, cioè è come se al suo posto ci fosse una forza concentrata pari a  $3ql$

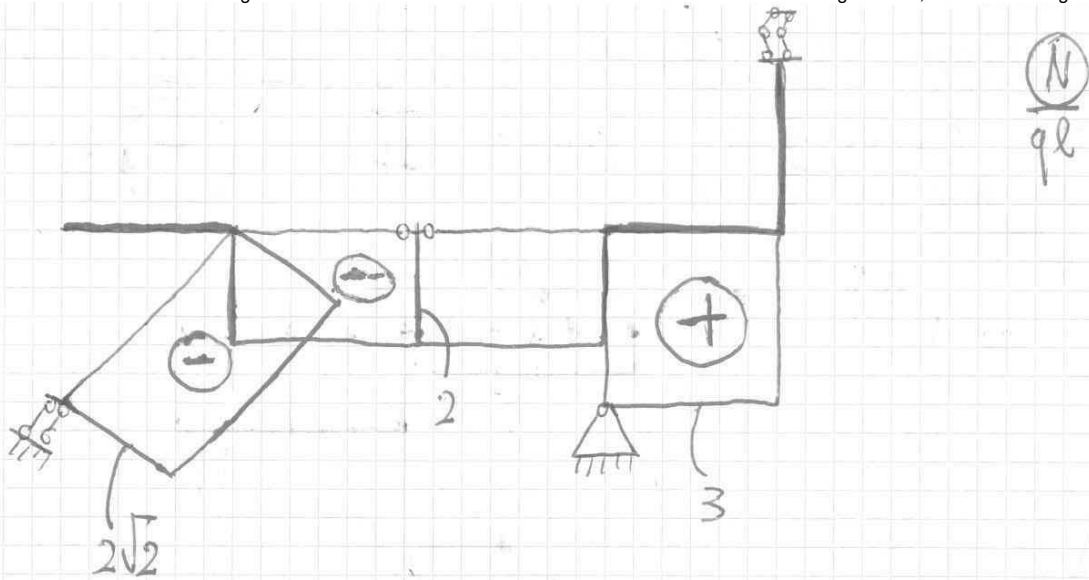
$$\rightarrow H_D - 2ql = 0 \Rightarrow H_D = 2ql$$

$$\uparrow V_A + V_D = 0$$

$$\curvearrowright M(D) = -ql^2 - 2ql \cdot l - V_A l = 0 \Rightarrow \boxed{V_A = -3ql}$$

⇒ dalla 2°:  $V_D = -V_A = +3ql$

Ripetiamo i valori ottenuti sul grafico (valori veri).



**AB**: no carichi distribuiti  $\Rightarrow$  diagr. di momento  $\bar{e}$  lineare  $\Rightarrow$  lo calcolo in due punti:  $\bar{M}_A = 0$ ; considero un infinitesimo a sinistra di B e il momento  $\bar{e}$   $\bar{M}_B = -2ql^2$

$$T(z) = -2ql$$

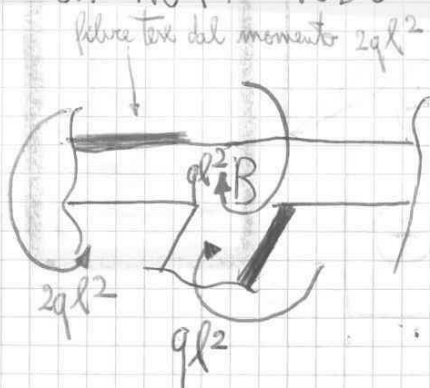
$$N(z) = 0$$

$\rightarrow$  senza scrivere l'equazione analitica del momento!!!

**CB**: mi metto in una sezione generica a distanza  $z$  da C e guardo a monte: il taglio  $\bar{e}$  nullo  $\Rightarrow$  il momento  $\bar{e}$  costante (l'integrale di 0  $\bar{e}$  una costante)  
 $\bar{M}(z) = ql^2$

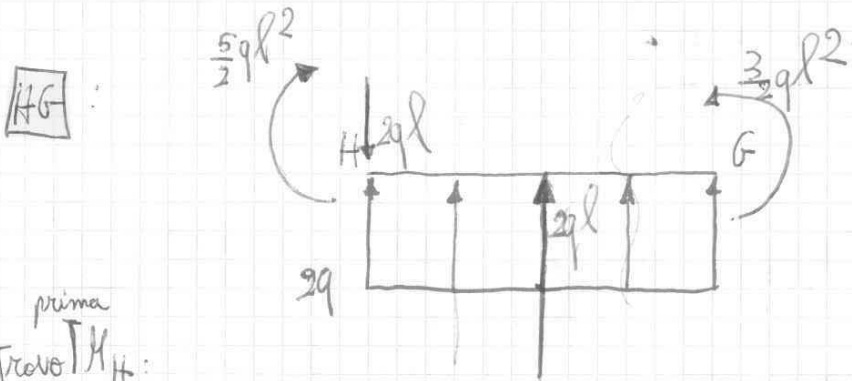
**BD**: per completezza guardo a valle di una sezione generica tra B e D: il taglio  $\bar{e}$  nullo  $\Rightarrow$  il momento  $\bar{e}$  costante (e in questo caso nullo) C'è solo una forza assiale  $\Rightarrow$   $\bar{e}$  non nullo solo N

### VERIFICA EQ. ROT. NODO B



C'è equilibrio!

**GF**: Mi metto in una sezione generica tra G e F e guardo verso l'alto  $\Rightarrow$  c'è solo un momento



prima  
Trovo  $M_H$ :

$$M_H = 2ql \cdot \frac{l}{2} + \frac{3}{2} ql^2 - M_H = 0 \Rightarrow M_H = \frac{5}{2} ql^2$$

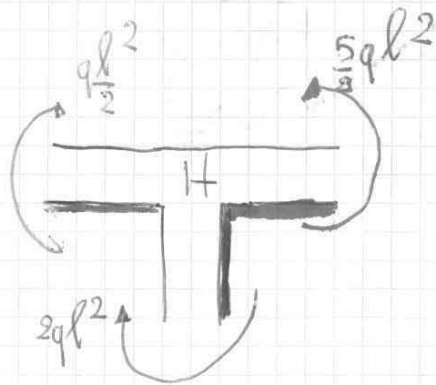
Considero una sezione generica tra H e G e guardo a monte

$$M(z) = \frac{5}{2} ql^2 - 2qlz + 2qz \cdot \frac{z}{2}$$

$$T(z) = -2ql + 2qz$$

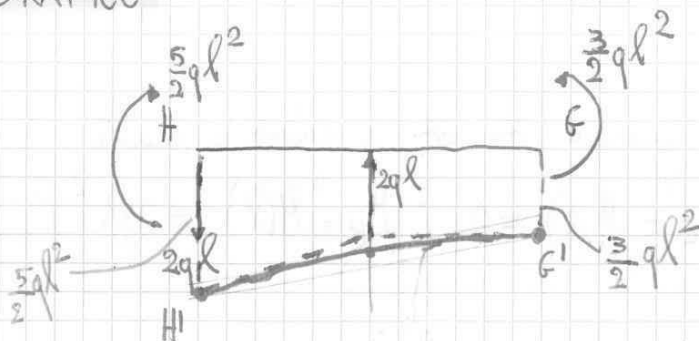
$$\frac{dM}{dz} = T = 0 \Rightarrow z = l$$

$$M_H = M(0) = \frac{5}{2} ql^2 ; M_G = M(l) = \frac{3}{2} ql^2$$



Il nodo è in equilibrio

### METODO GRAFICO

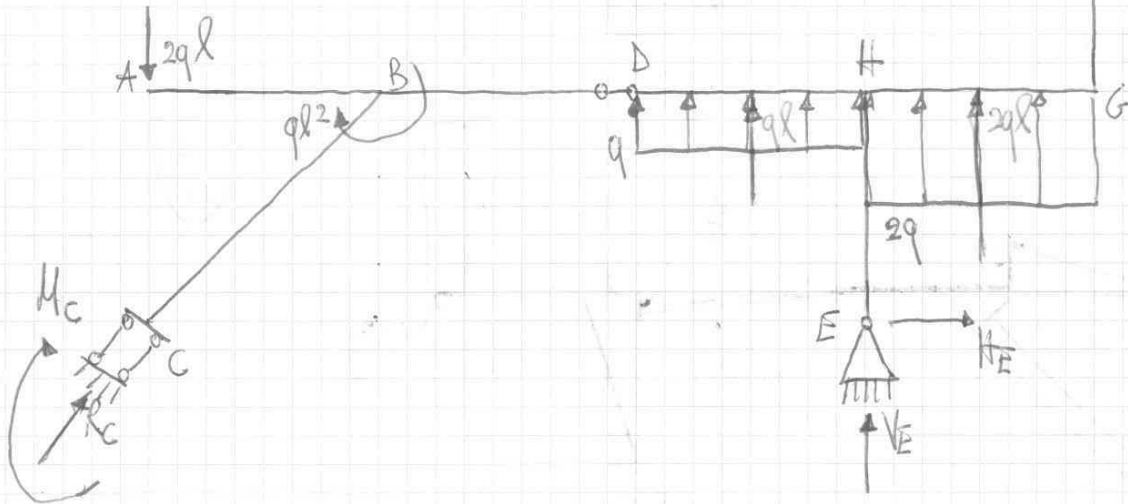


--- diagramma di momento e il carico  
--- forza concentrata

# ESAME 3 MARZO 2011

MIO SVOLGIMENTO

COMPITO II



$$\rightarrow + : R_C \frac{\sqrt{2}}{2} + H_E = 0$$

$$\uparrow + : -2ql + ql + V_E + 2ql + R_C \frac{\sqrt{2}}{2} = 0$$

$$\uparrow + II : ql + 2ql + V_E = 0 \Rightarrow V_E = -3ql$$

$$\odot + II : M(D) = ql \frac{l}{2} + 2ql \frac{3}{2}l + V_E l + H_E l + M_F = 0$$

$$\odot + I : M(C) = -ql^2 + 2ql \cdot 2l - R_C \frac{\sqrt{2}}{2} 2l + R_C \frac{\sqrt{2}}{2} l - M_C = 0$$

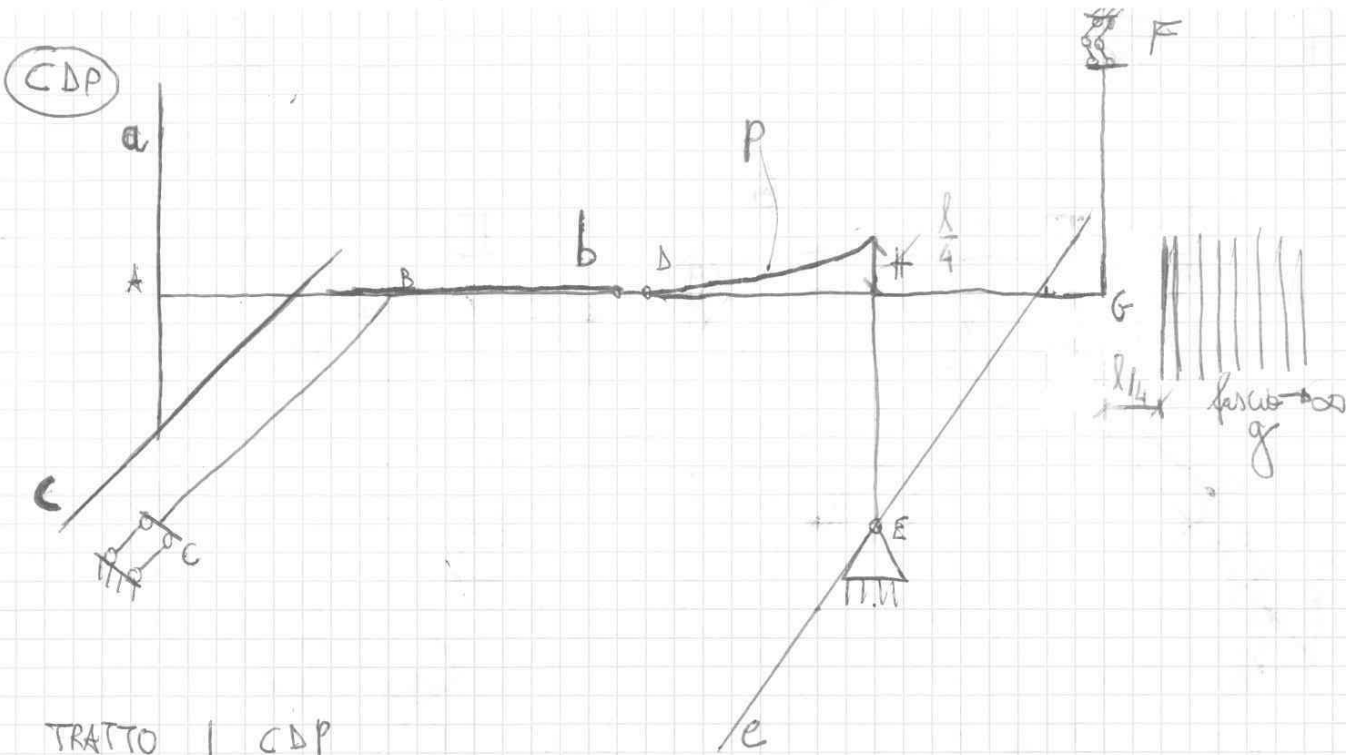
$$2\sqrt{2}ql \frac{\sqrt{2}}{2} + H_E = 0 \Rightarrow 2ql + H_E = 0 \Rightarrow H_E = -2ql$$

$$-2ql + R_C \frac{\sqrt{2}}{2} = 0 \Rightarrow R_C \frac{\sqrt{2}}{2} = 2ql \Rightarrow R_C = \frac{4}{\sqrt{2}}ql \Rightarrow R_C = \frac{4\sqrt{2}}{2}ql \Rightarrow R_C = 2\sqrt{2}ql$$

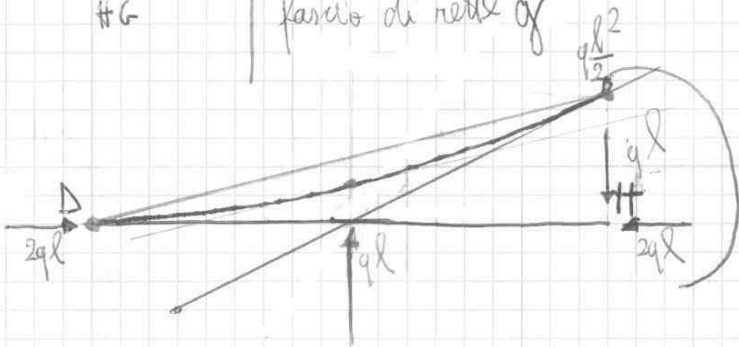
$$V_E = -3ql$$

$$\frac{7}{2}ql^2 - 3ql^2 - 2ql^2 + M_F = 0 \Rightarrow M_F + ql^2 \left( \frac{7-6-4}{2} \right) = 0 \Rightarrow M_F = \frac{3}{2}ql^2$$

$$3ql^2 - \sqrt{2}l \cdot 2\sqrt{2}ql + \sqrt{2}l \sqrt{2} 2ql - M_C = 0 \Rightarrow 3ql^2 - 4ql^2 + 2ql^2 - M_C = 0 \Rightarrow M_C = ql^2$$

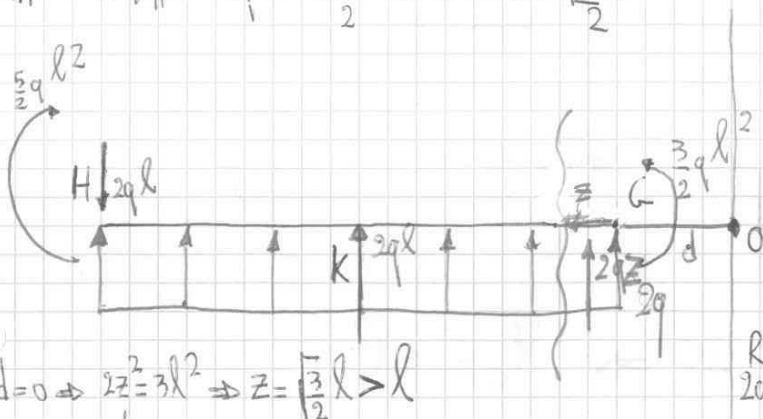


TRATTO	CDP
AB	a
CB	c
DB	b
EH	e
FG	retta impropria
DH	parabola p
HG	fascio di rette q



$$\frac{ql^2}{2} = \frac{l}{4}$$

$$\sum M_H = M_H - ql \cdot \frac{l}{2} = 0 \Rightarrow M_H = \frac{ql^2}{2}$$



$$\begin{aligned} \sum M(0) = 0 &= \frac{3}{2}ql^2 - 2qz(d + \frac{z}{2}) = \\ &= \frac{3}{2}ql^2 - 2qzd - qz^2 = 0 \\ \Rightarrow 2qzd &= \frac{3}{2}ql^2 - qz^2 = \frac{3ql^2 - 2qz^2}{2} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} d=0 &\Rightarrow 2z^2 = 3l^2 \Rightarrow z = \sqrt{\frac{3}{2}}l > l \\ \text{N} z=0 &\Rightarrow d = +\infty \\ \text{N} z=l &\Rightarrow d = \frac{l}{4} \end{aligned}$$

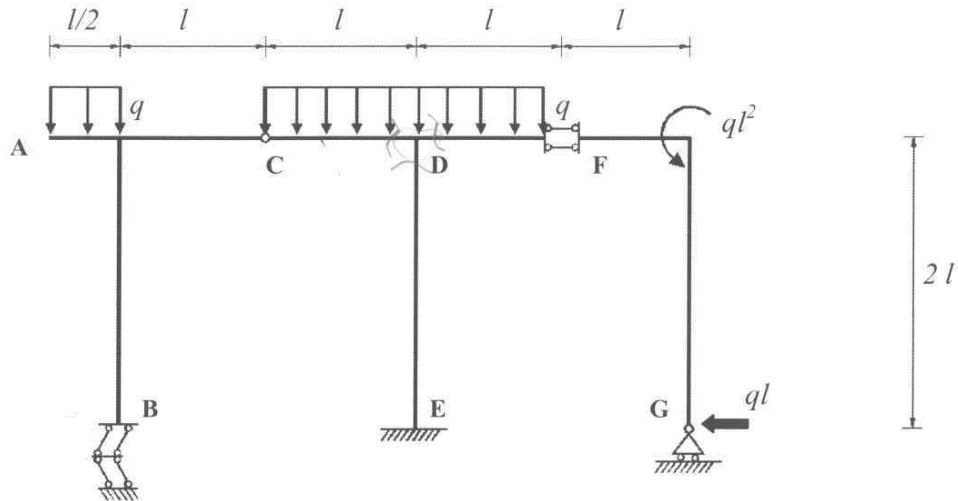
$$\begin{aligned} d &= \frac{3ql^2 - 2qz^2}{2qz} = \\ &= \frac{3l^2 - 2z^2}{2z} \end{aligned}$$

7 Gennaio 2011

COMPITO I

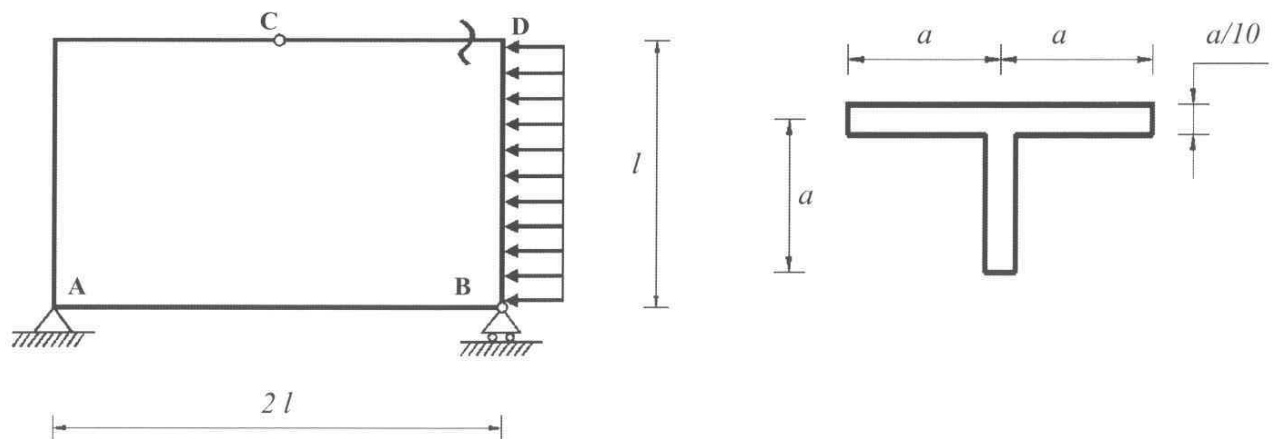
COGNOME :	CORSO DI LAUREA :
NOME:	MATRICOLA:

Esercizio 1



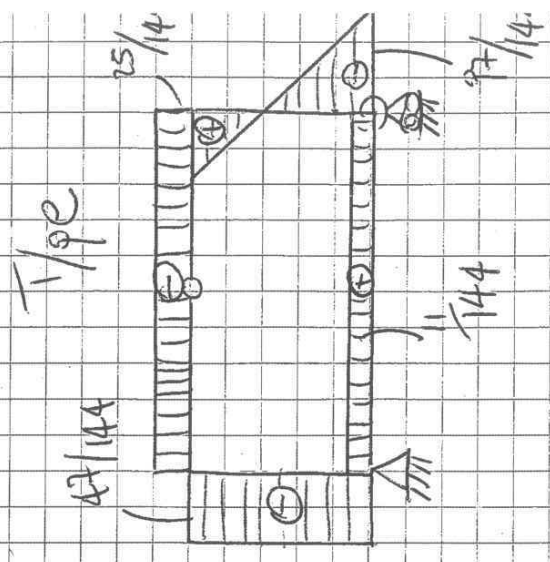
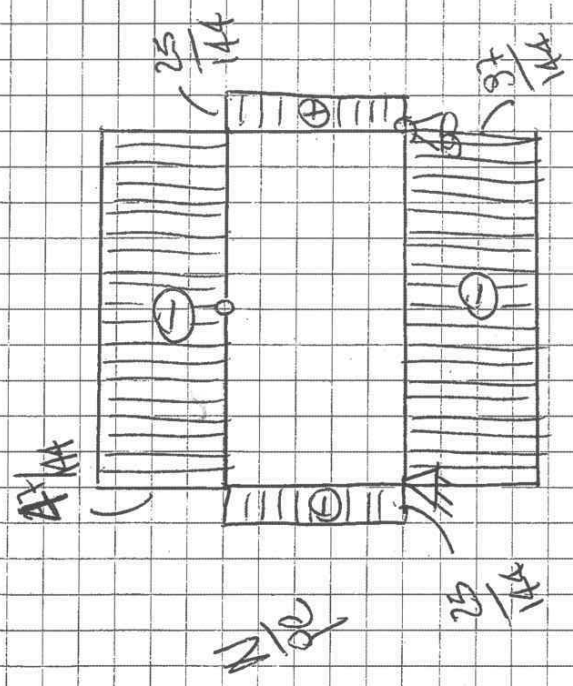
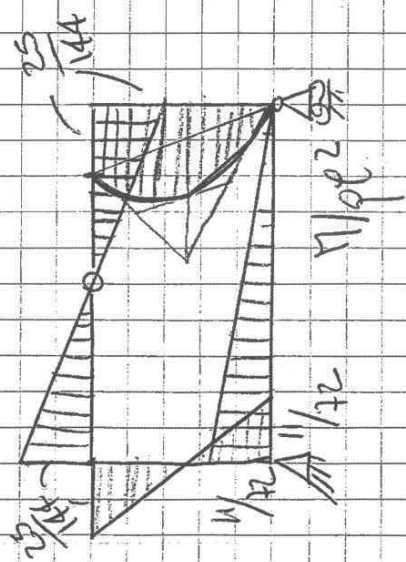
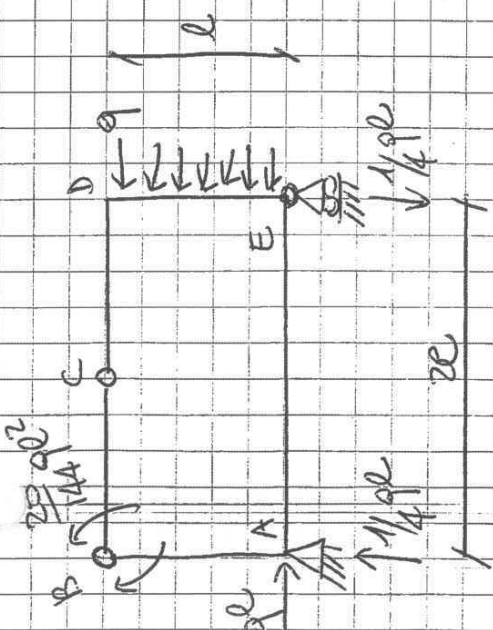
1. Tracciare in scala i diagrammi M, N, T.
2. Tracciare la curva delle pressioni.
3. Calcolare con il PLV le reazioni interne in D e F.

Esercizio 2

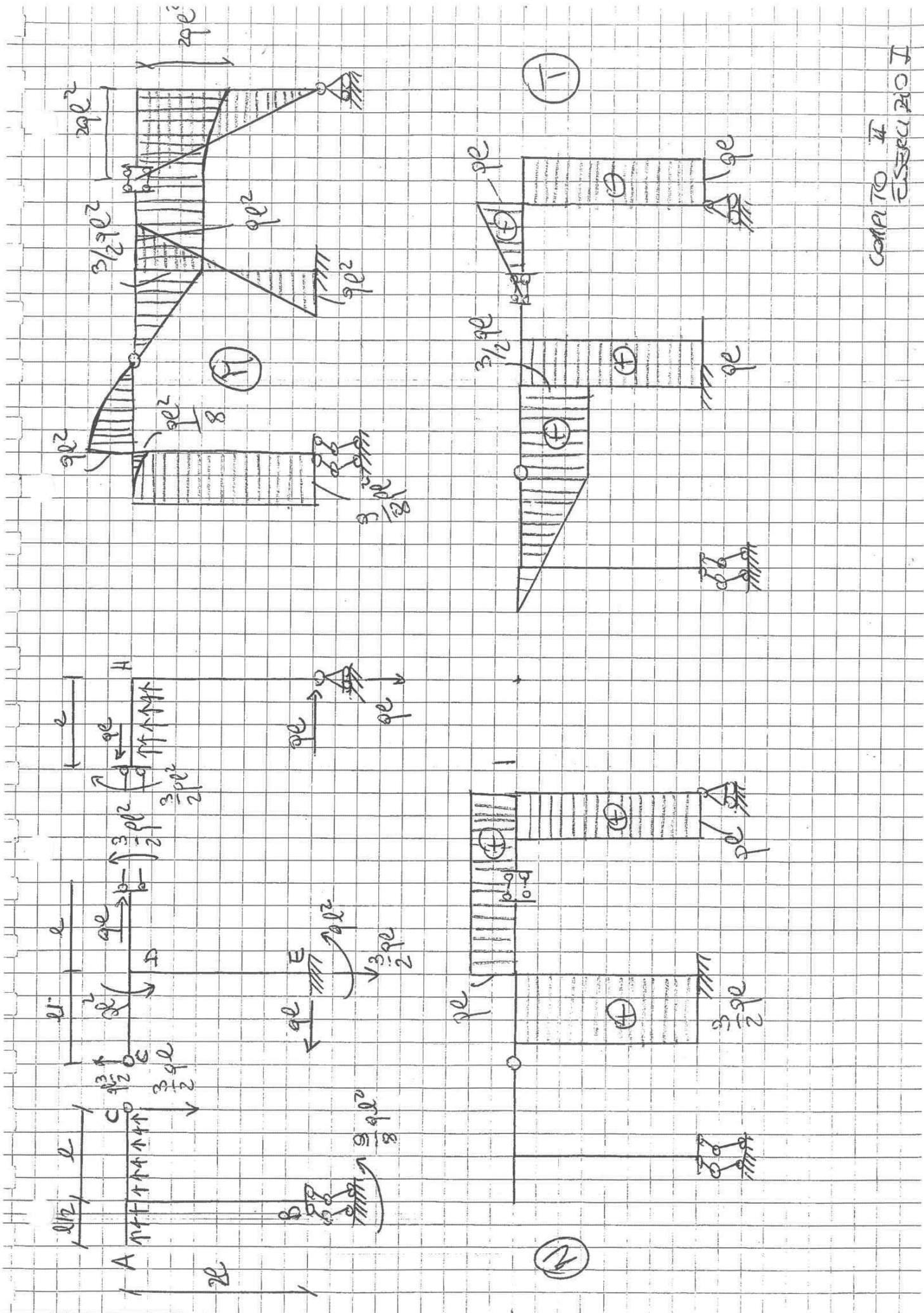


1. Tracciare in scala i diagrammi M, N, T.
2. Tracciare la curva delle pressioni e la deformata qualitativa.
3. Calcolare la rotazione relativa in C.
4. Calcolare la massima tensione equivalente agente nella sezione D con il criterio di Tresca sapendo che le caratteristiche geometriche della sezione in acciaio sono quelle indicate in figura.





COMPLETO  
ESERCIZIO

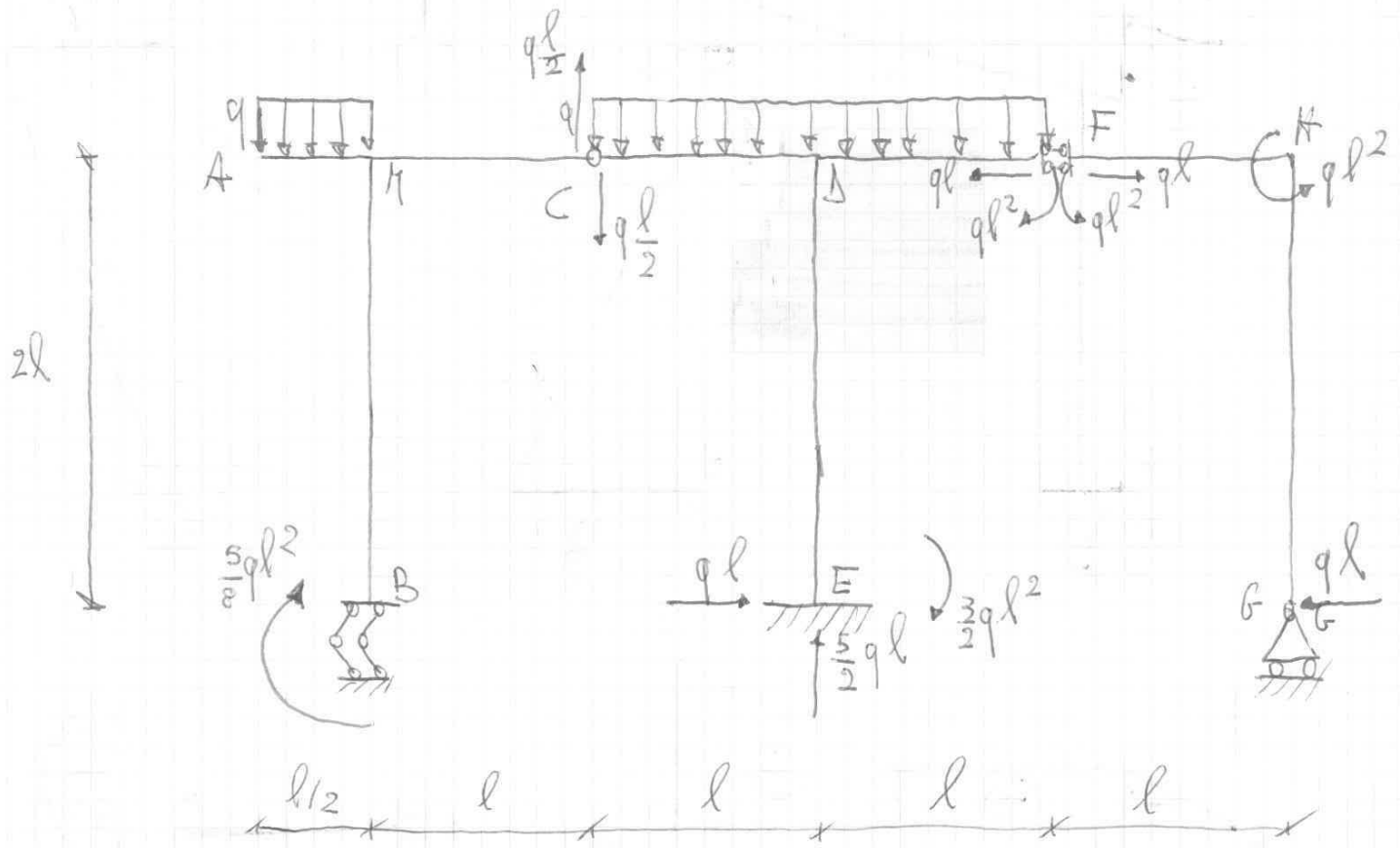


COMPLETO 14  
ESERCIZIO 1

SCIENZA DELLE COSTRUZIONI ESERCITAZIONE

12-05-2011

ESAME 07/01/2011 COMPITO I



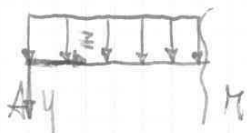
Verifichiamo l'isostaticità:

$$g = 3 \times 3 = 9$$

$$v = 1 + 3 + 1 + 2 + 2 = 9$$

AM

Il tratto AM è a sbalzo  $\Rightarrow$  si comporta come una mensola



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

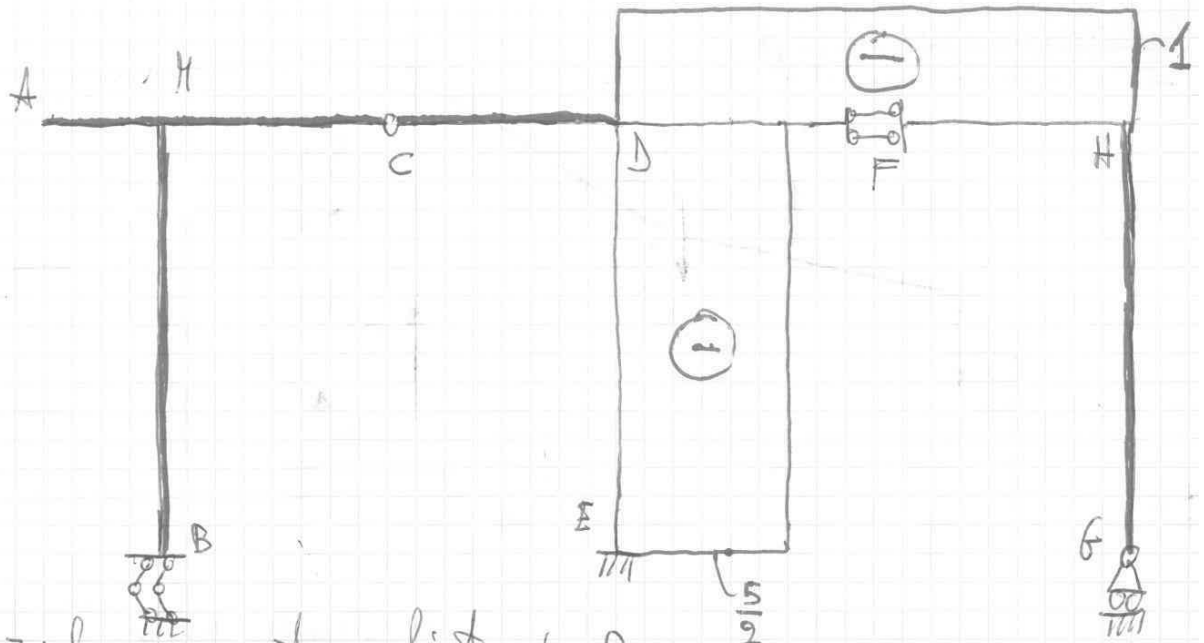
$$T(z) = -qz$$

VERT. PARABOLA:  $T=0 \Rightarrow z=0$

$$M(0) = 0, \quad M\left(\frac{l}{2}\right) = -\frac{ql^2}{8}$$

$$T(0) = 0, \quad T\left(\frac{l}{2}\right) = -\frac{ql}{2}$$

$\frac{N}{ql}$



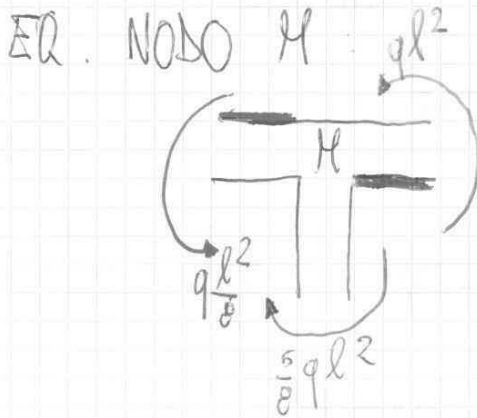
**BM**: c'è solo un momento applicato in B

**MC**: no carico distribuito  $\Rightarrow$  momento lineare:

$M_C = 0$  (perché c'è cerniera)

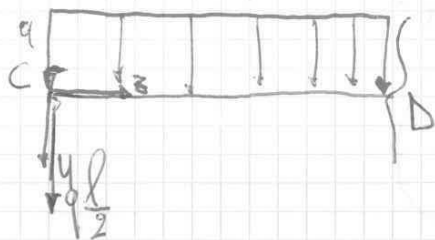
$M_M = \left( \frac{ql}{2} l \right)$

rispetto in M e guardo a valle  $\leftarrow$  è antiorario



da trave MC trasmette in M un momento  $\frac{ql^2}{2}$  che tende le fibre inferiori  $\Rightarrow$  il disegno giusto è come in figura (verde)

**CD**

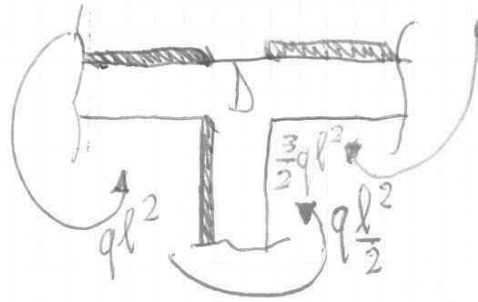


$$M(z) = -\frac{ql}{2}z - qz \frac{z}{2} = -\frac{q}{2}(lz + z^2)$$

Momento sempre  $< 0 \Rightarrow$  si trova dalla parte delle fibre superiori

$M_C = M(0) = 0$  ;  $M_D = M(l) = -ql^2$   
 $T(z) = -\frac{ql}{2} - qz$  ;  $T_C = T(0) = -\frac{ql}{2}$  ;  $T_D = T(l) = -\frac{ql}{2} - ql = -\frac{3}{2}ql$

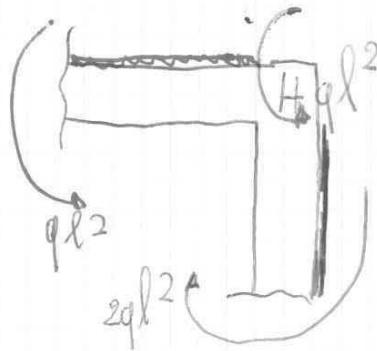
# EQ. ROTAZIONE NOBIL D

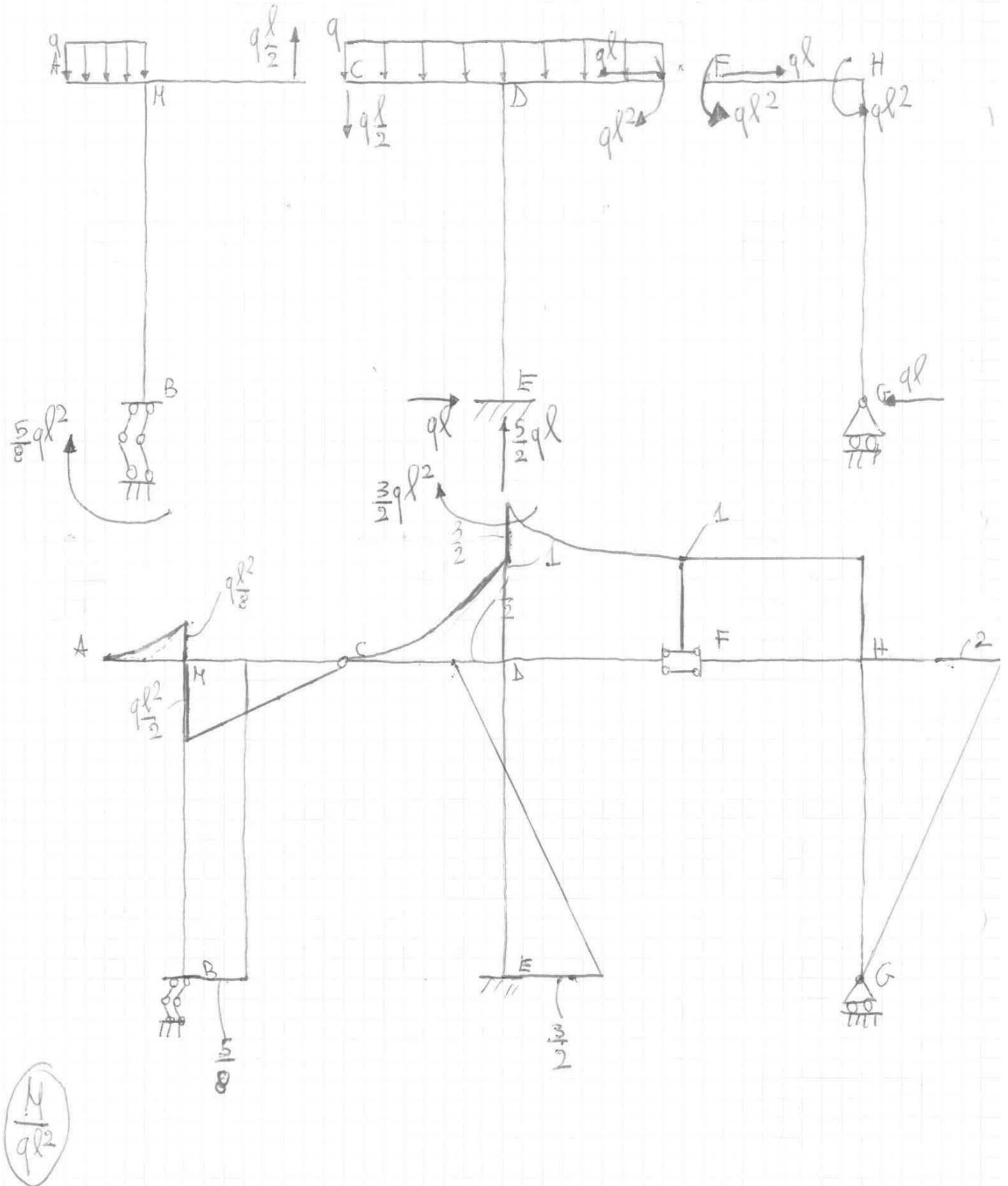


**GH** : nel nodo H è applicato un momento concentrato  $\Rightarrow$   
 non possiamo ribaltare il diagramma di momento

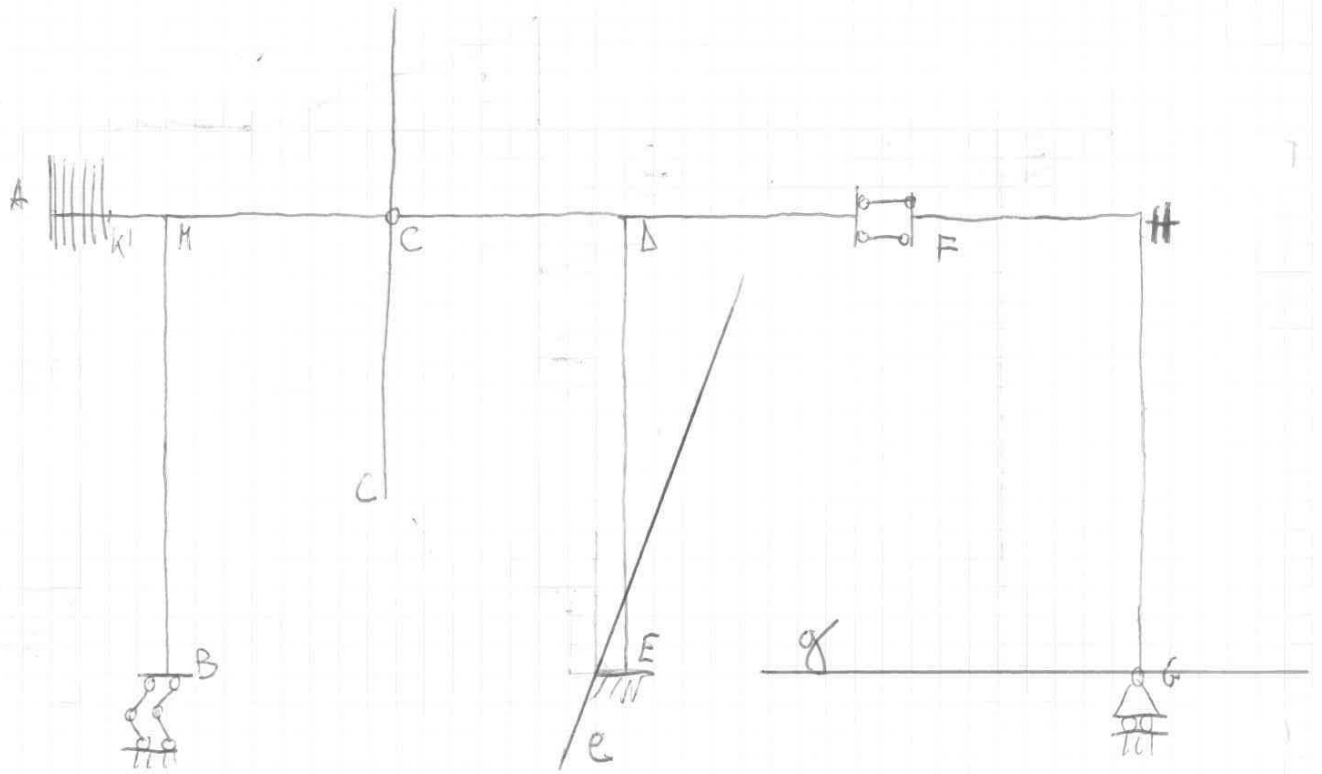
$$M(z) = qlz$$

$$M(0) = M_G = 0 \quad M(2l) = M_H = 2ql^2$$





cdp



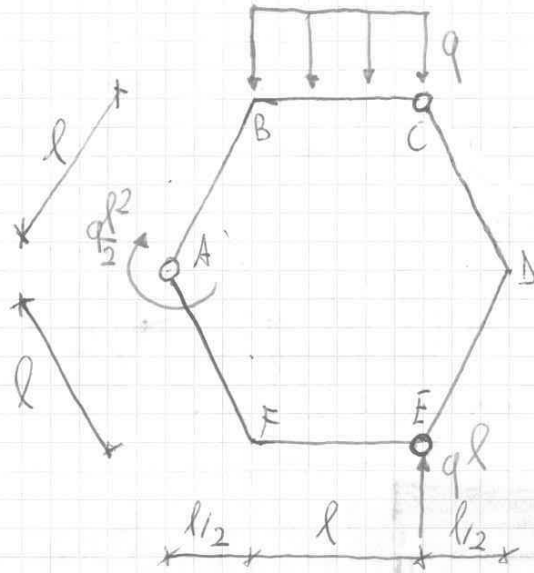
TRATTO	cdp
BH	retta impropria
ED	e
GH	g
AM	fascio tra A e k'
MC	retta C



SCIENZA DELLE COSTRUZIONI ESERCITAZIONE

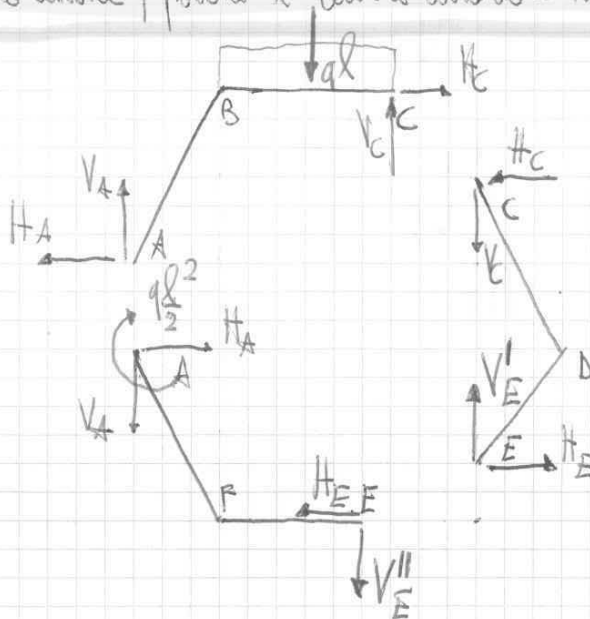
17-05-2011

ESAME 12/01/2010



Il sistema di forze è autoequilibrato

No. 60: per la verifica con il P.L.V. delle reazioni di una maglia con carico autoequilibrato, bisogna mettere vincoli esterni che bloccano la maglia, altrimenti non si riesce a trovare i centri <sup>assoluti</sup> di rotazione. (Se non mette i vincoli esterni non riesce a trovare i centri assoluti di rotazione, poiché i centri assoluti si riferiscono ai vincoli esterni).

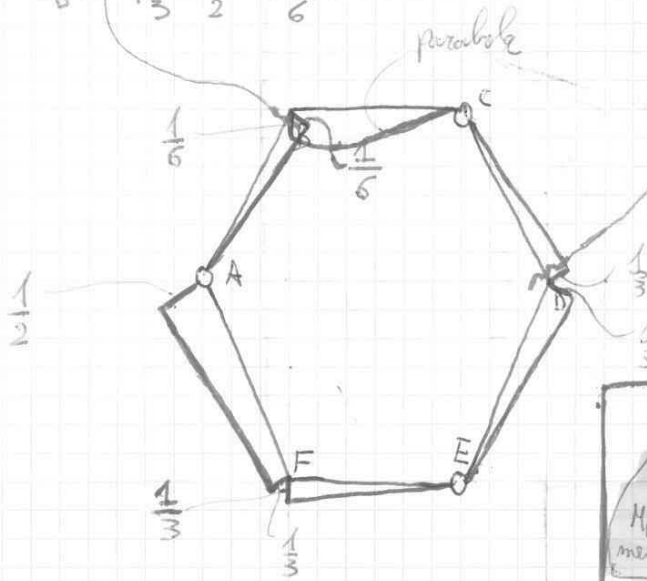




MNT

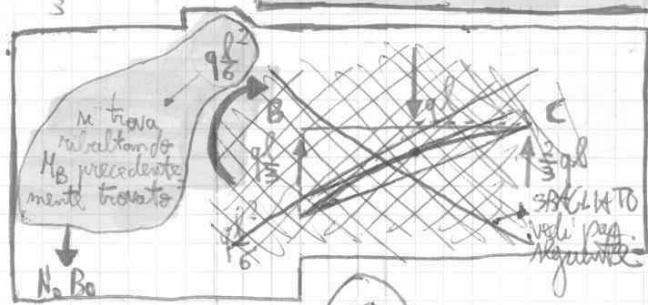
$$M_B = q \frac{l}{3} \cdot \frac{l}{2} = \frac{ql^2}{6}$$

$$M_D = \frac{2}{3} ql \cdot \frac{l}{2} = \frac{ql^2}{3}$$



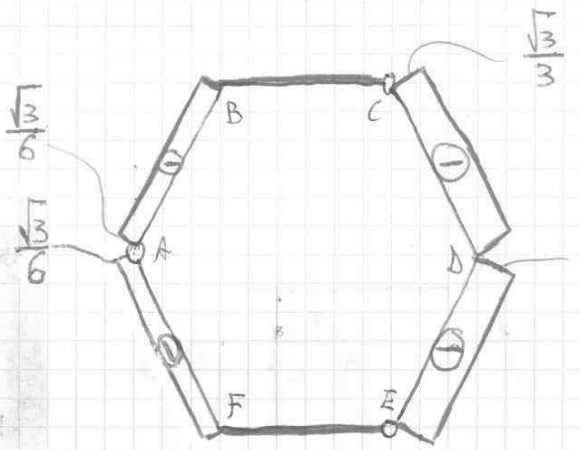
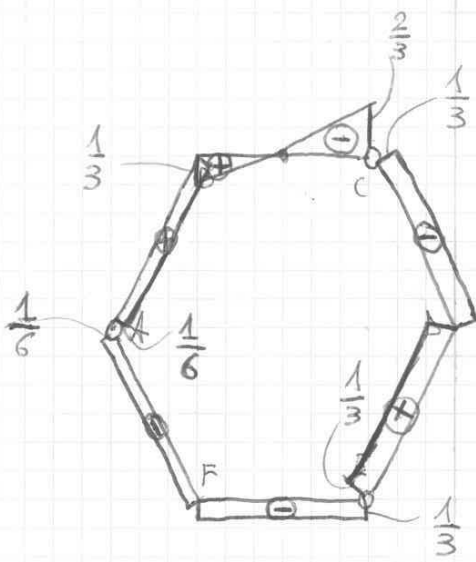
$\frac{M}{ql^2}$

$M$  in F ribalta 1 ortog. malmente al tratto  $\frac{1}{3}$  F-A.



$\frac{T}{ql}$

Dobbiamo sempre  $V_x$  nella direzione parallela e ortogonale alla trave:



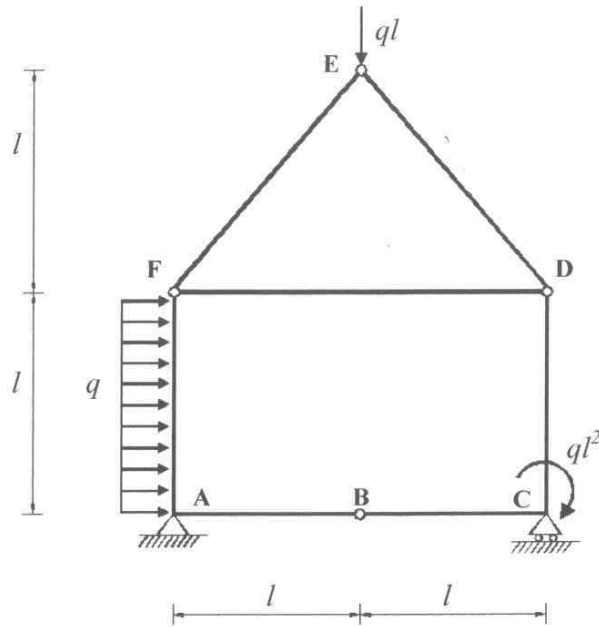
$\frac{N}{ql}$

31 Agosto 2010

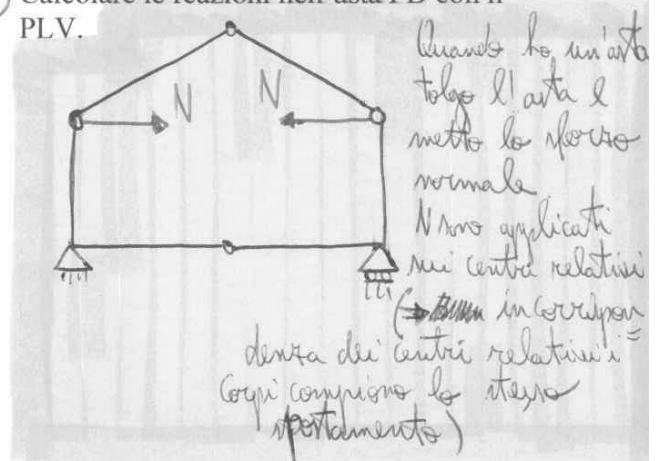
COMPITO I

COGNOME :	CORSO DI LAUREA :
NOME:	MATRICOLA:

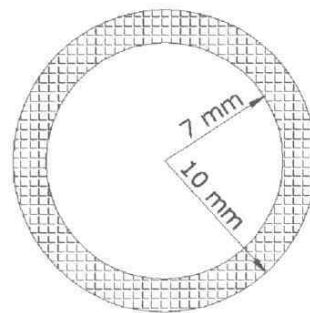
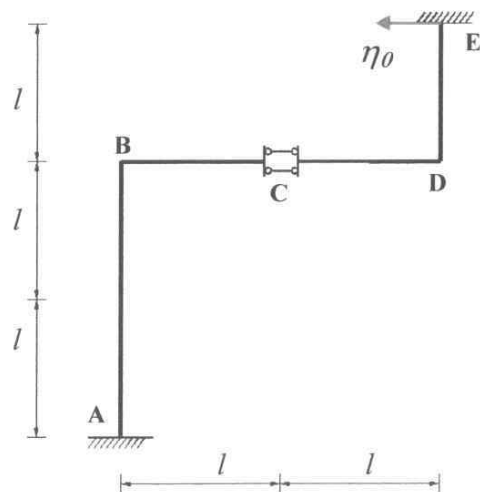
Esercizio 1



1. Tracciare in scala i diagrammi M, N, T.
2. Tracciare la curva delle pressioni.
3. Calcolare le reazioni nell'asta FD con il PLV.



Esercizio 2



1. Tracciare in scala i diagrammi M, N, T.
2. Tracciare la curva delle pressioni e la deformata qualitativa.
3. Calcolare lo spostamento verticale relativo nel punto C.
4. Verificare la sezione in acciaio maggiormente sollecitata sapendo che le sue caratteristiche geometriche sono quelle indicate in figura e che  $E = 210 \text{ GPa}$ ,  $\eta_0 = 20 \text{ mm}$ ,  $l = 1 \text{ m}$  e  $\sigma_{amm} = 255 \text{ MPa}$ .

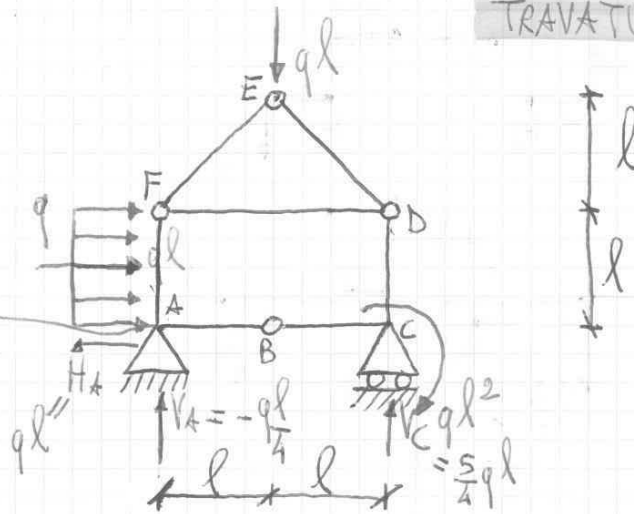
SCIENZA DELLE COSTRUZIONI ESERCITAZIONE 19-05-2011

ESAME 14/09/2010 COMPITO I

31-08-2010

STRUTTURA CONTENENTE UNA TRAVATURA RETICOLARE

Nota: dato che non c'è il pannello  $\Rightarrow$  nell'angolo A ci sarà anche un momento (ma non è trasmesso dalla armatura)



I tratti FE, FD, ED sono bielle poiché sono soggetti solo a sforzo normale.

Gli altri tratti invece sono soggetti sia a sforzo normale, che a taglio che a momento.

$$\rightarrow ql - H_A = 0 \Rightarrow \boxed{H_A = ql}$$

$$\uparrow V_A + V_C - ql = 0 \Rightarrow \text{dopo aver calcolato l'eq. alla rotaz.} \Rightarrow \boxed{V_A = -\frac{ql}{4}}$$

$$\curvearrowright M(A) = -ql \cdot \frac{l}{2} - ql \cdot l - ql^2 + V_C \cdot 2l = 0 \Rightarrow$$

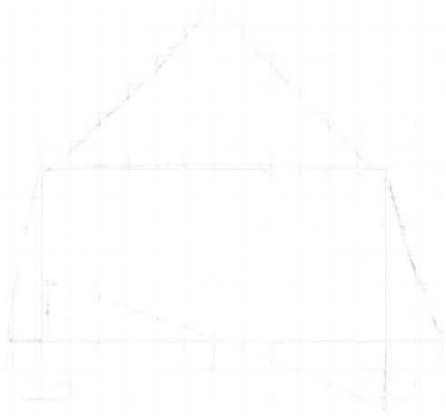
$$\Rightarrow 2V_C = ql \left( \frac{1}{2} + 1 + 1 \right) \Rightarrow \boxed{V_C = \frac{5}{4}ql}$$

$$\rightarrow \text{DCB} : H_D = q \frac{l}{4}$$

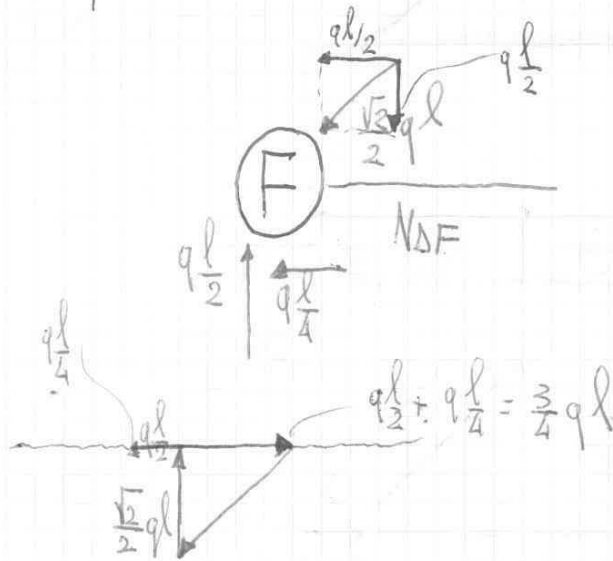
$$\uparrow \text{DCB} : V_D = q \frac{l}{2}$$

$$\rightarrow \text{FAB} : H_F = q \frac{l}{4}$$

$$\uparrow \text{FAB} : V_F = -q \frac{l}{2}$$



Consideriamo l'equilibrio del nodo F:

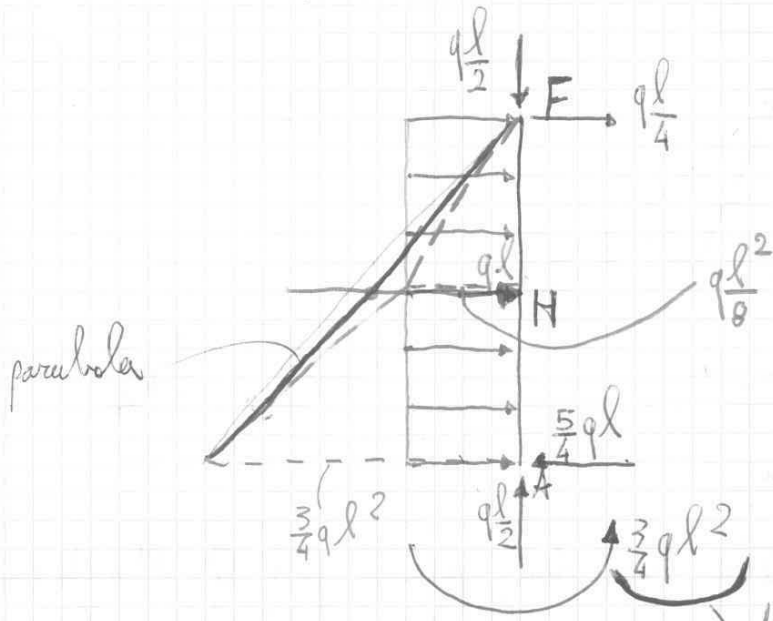


Metodo analitico:  $\uparrow q \frac{l}{2} - q \frac{l}{2} = 0$

$$\rightarrow -q \frac{l}{4} - N_{DF} - q \frac{l}{2} = 0 \Rightarrow N_{DF} = -\frac{3}{4} q l$$

le pressioni  
inizialmente  
verso sinistra.

# METODO GRAFICO PER IL TRATTO AF



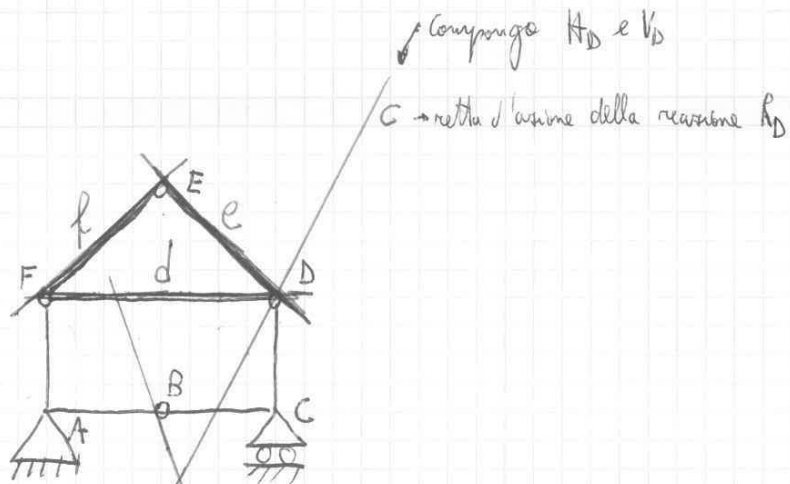
parabola

ottenuto con il RIBALTAMENTO

Il momento da F ed H varia linearmente perché sto considerando la forza concentrata

In F si ha  $M_F = 0$ , in H si ha  $M_H = q \frac{l}{2} \cdot \frac{l}{2}$

CDP



Compongo  $H_D$  e  $V_D$

c → retta d'azione della reazione  $R_D$

b → retta d'azione della reazione  $R_B$

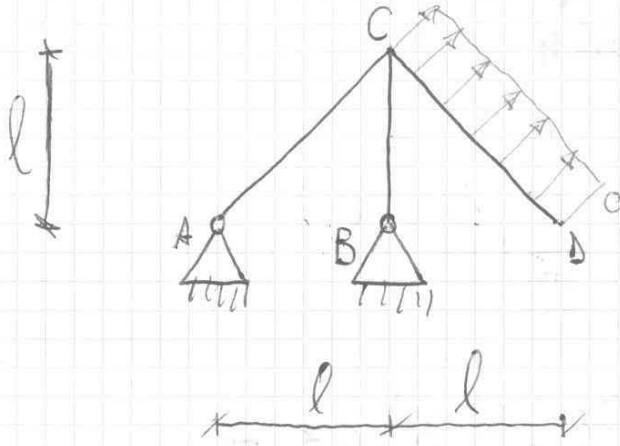
Compongo  $H_B$  e  $V_B$

guardando a monte lungo semplicemente conge delle reazioni in C

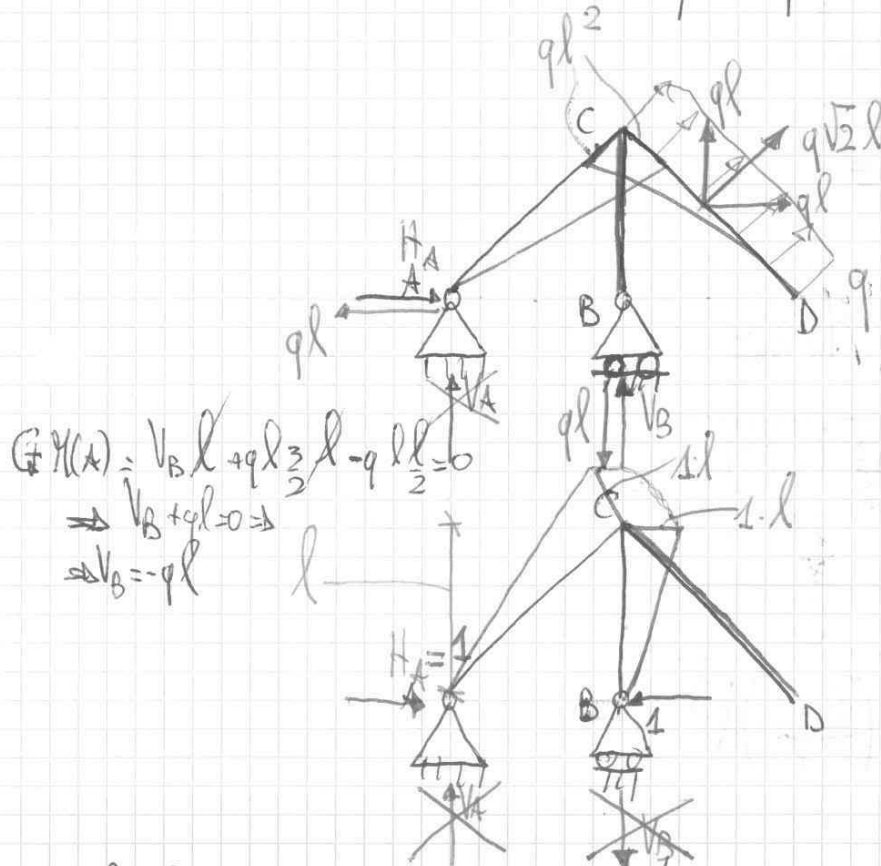
TRATTO	CDP
EF	f
ED	e
FD	d
DC	c
BC	b
BA	b

# SCIENZA DELLE COSTRUZIONI ESERCITAZIONE 16-06-2011

ESAME 02/02/2009



$q=3$ ,  $V=2+2=4 \Rightarrow V-q=1$  1 grado di iperstaticità  
 Ora consideriamo l'isostatica principale e due schemi:



$$G \cdot \eta(x) = V_B l + q l \frac{3}{2} l - q l l \frac{1}{2} = 0$$

$$\Rightarrow V_B + q l = 0 \Rightarrow V_B = -q l$$

$\eta(0) = 0$

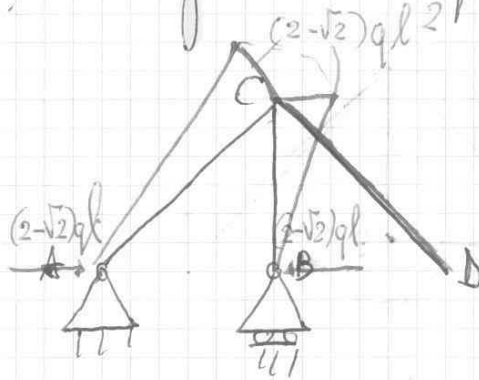
CD si comporta come una mensola

(1)

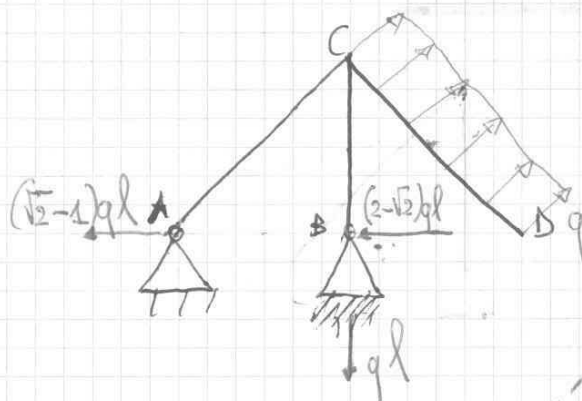
$\eta(1)$

risolviamo i due schemi isostatici (fatti qui sopra)

Ora moltiplico il diagramma 1 per il valore di X

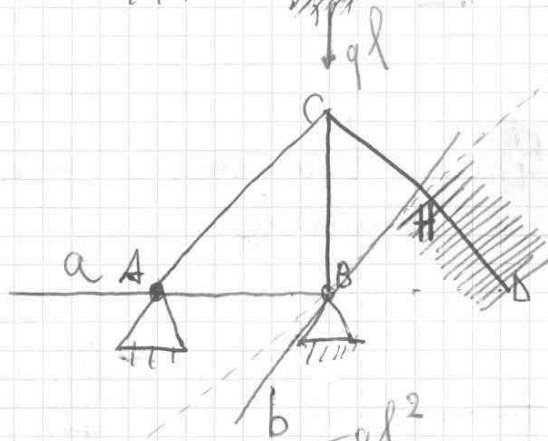


Ora possiamo sovrapporre i risultati: schema (0) + schema (1) · X



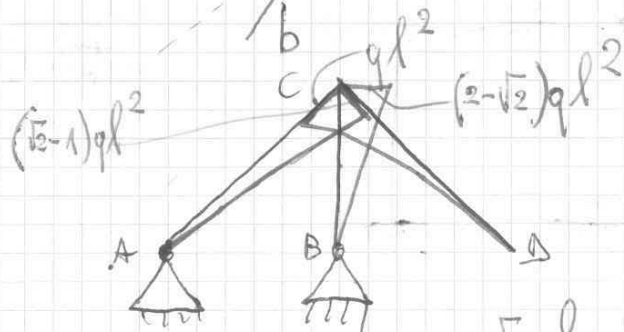
(0) + (1)(X)

(CDP)

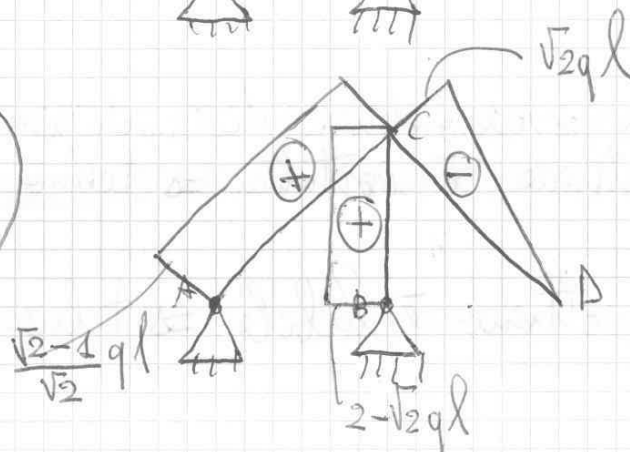


TRATTO	cdp
AB	a
BC	b
CD	facce tra H e D

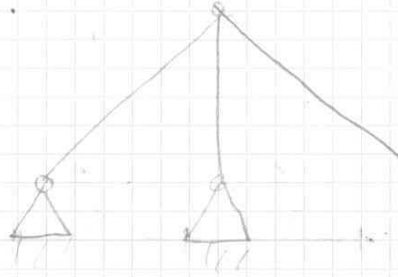
(M<sub>reale</sub>)



(T<sub>reale</sub>)

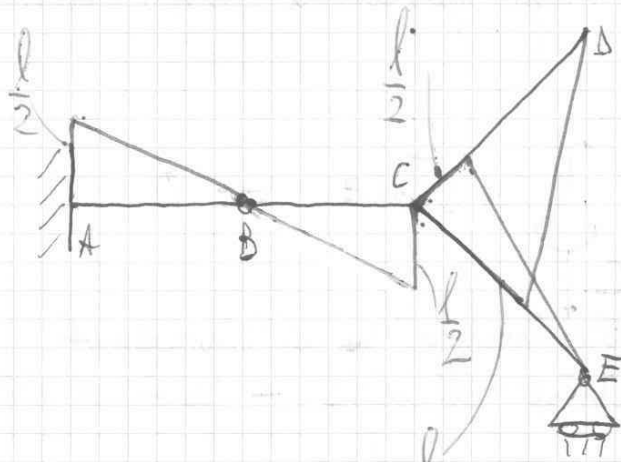
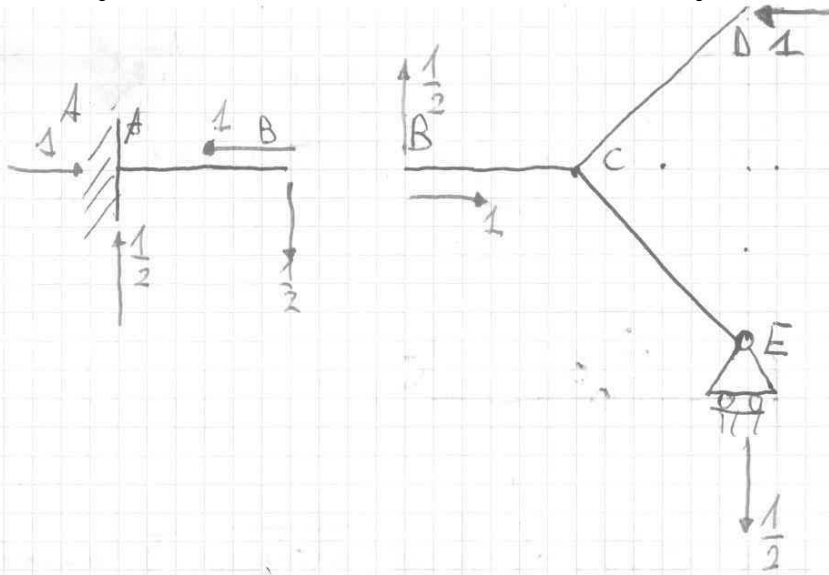


Nel nostro caso, i nodi sono fissi: non considero CD, perché è una mensola  $\Rightarrow$  gira in piano  
per la CONGRUENZA ANGOLARE  $\Rightarrow$  l'angolo partente  
deve rimanere  $45^\circ$  rotazione

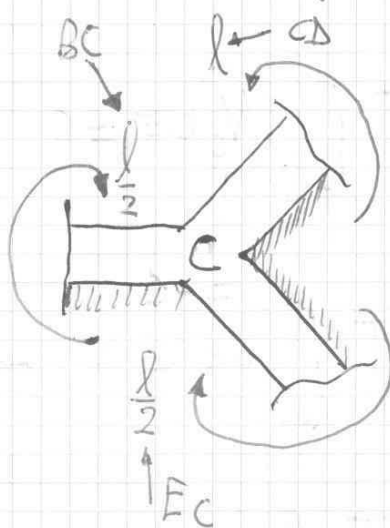


$$2 + 2 + 2(2) = 0$$





Vediamo se c'è  
eq. alla rotazione



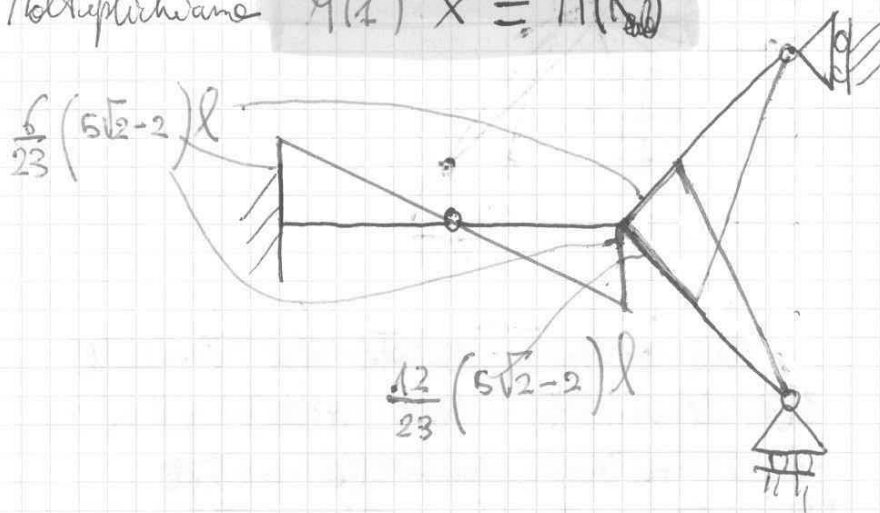
	$\int M_1^2 dz$	
AB	$\frac{l}{3} \left(\frac{l}{2}\right)^2$	$= \frac{l^3}{12}$
BC	$\frac{l}{3} \left(\frac{l}{2}\right)^2$	$= \frac{l^3}{12}$
CD	$\frac{\sqrt{2}l}{3} (l)^2$	$= \frac{\sqrt{2}l^3}{3}$
DE	$\frac{\sqrt{2}l}{3} \left(\frac{l}{2}\right)^2$	$= \frac{\sqrt{2}l^3}{12}$
		$\frac{l^3}{12} (1+1+\sqrt{2}+\frac{\sqrt{2}}{2}) = \left(\frac{2+5\sqrt{2}}{12}\right) l^3$

$$\Rightarrow \frac{X}{EI} \left(\frac{2+5\sqrt{2}}{12}\right) l^3 - \alpha \Delta T 2l = 0 \Rightarrow$$

$$\Rightarrow X = \frac{(2\alpha \Delta T EI)_{12}}{(2+5\sqrt{2})l^2} = \frac{12 \cdot 24 \alpha \Delta T EI (5\sqrt{2}-2)}{l^2 \cdot 46 \cdot 23}$$

$$= \frac{12 (5\sqrt{2}-2) \alpha \Delta T EI}{23 l^2}$$

Moltiplichiamo  $\psi(l) \cdot X = \psi(R)$



$$\frac{M}{\alpha \Delta T EI} \cdot l^2$$