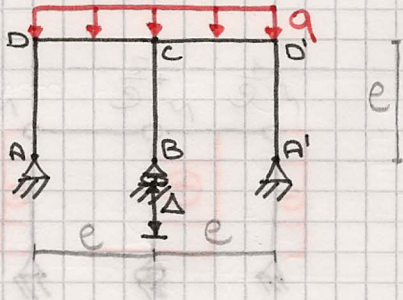


7^o ESERCITAZIONE

Con il metodo delle forze risolvere le seguenti travi iperstatiche: disegnare i diagrammi quotati di (M, T, N) e calcolare gli spostamenti o le rotazioni nei punti indicati.

Esercizio 1



$e = 5 \text{ m}$; $q = 2 \text{ T/m}$
 Cedimento vincolare in B: $\Delta = 1 \text{ cm}$
 $E = 350.000 \text{ kg/cm}^2$
 $I_1 = 8356 \text{ cm}^4$
 Si trascurano le def. assoli
 $\varphi_A = ?$

Svilgimento

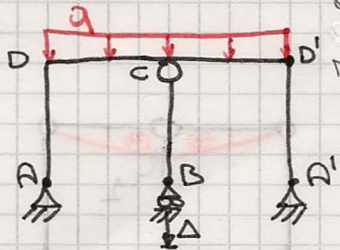
Per ragioni di simmetria, le reazioni vincolari sono disposte in modo simmetrico.

① Eq. cardinali della statica:

$$\begin{cases} H_A - H_{A'} = 0 \rightarrow H_A = H_{A'} \\ 2V_A + V_B = 2q\ell \rightarrow V_B = 2q\ell - 2V_A (*) \\ (B) \quad V_{A\ell} - V_{A'\ell} = 0 \rightarrow V_A = V_{A'} \end{cases}$$

La trave è due volte iperstatica (le incognite sono V_A, V_B, H_A e l'unica relazione utile è la (*))

Osservazione: Rimuovendo il pilastro centrale, sollecitato solo a sforzo normale, la struttura in esame è staticamente equivalente a quella di seguito rappresentata.

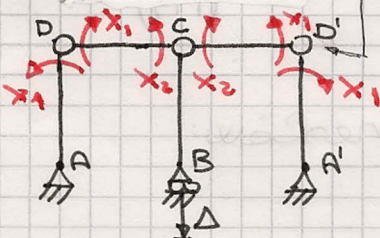


(Si noti la cerniera sotto il nodo C)

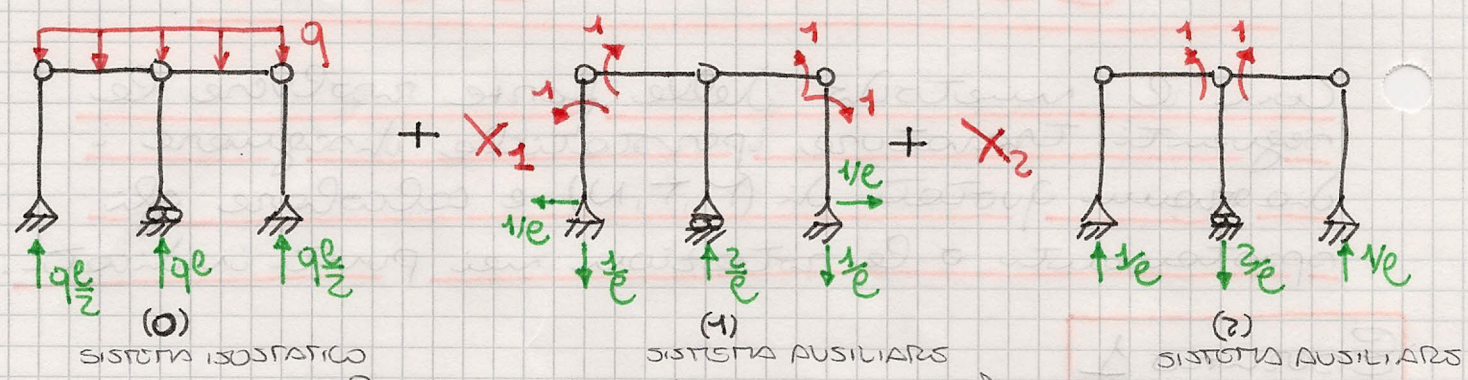
② Una riduzione possibile per la struttura avviene inserendo le cerniere nel nodo C, nel nodo D e per simmetria nel nodo D'. Si fissano, come incognite iperstatiche, il momento flesso in D (e per simmetria in D') e quello in C, sulla trave orizzontale.

Se la struttura iniziale è simmetrica, devono essere simmetrici sia i sistemi ausiliari ^(1,2) che quello isostatico (0)

cerniere inserite in D e D' per garantire la simmetria della struttura

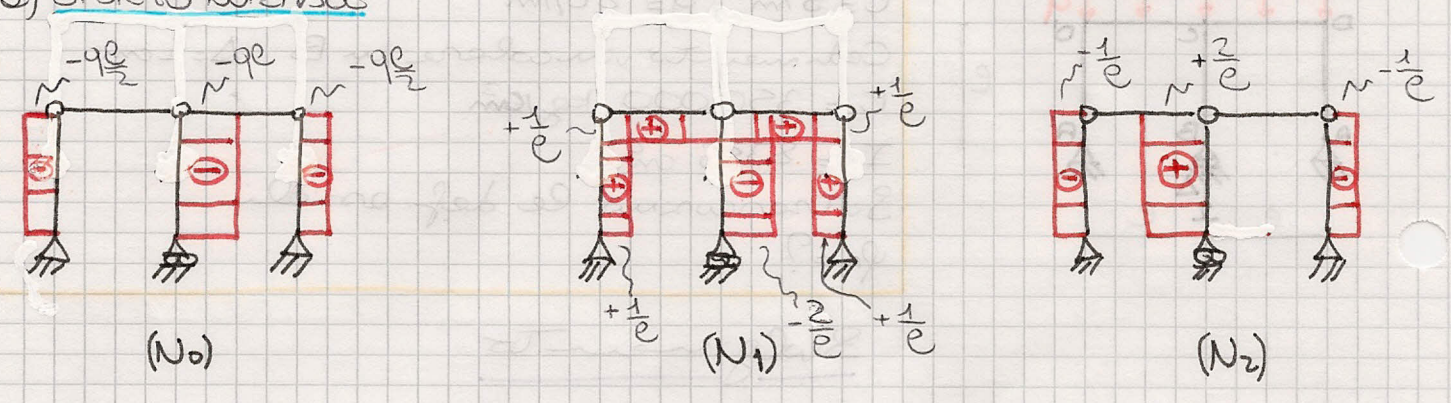


Esse è così scomponibile:

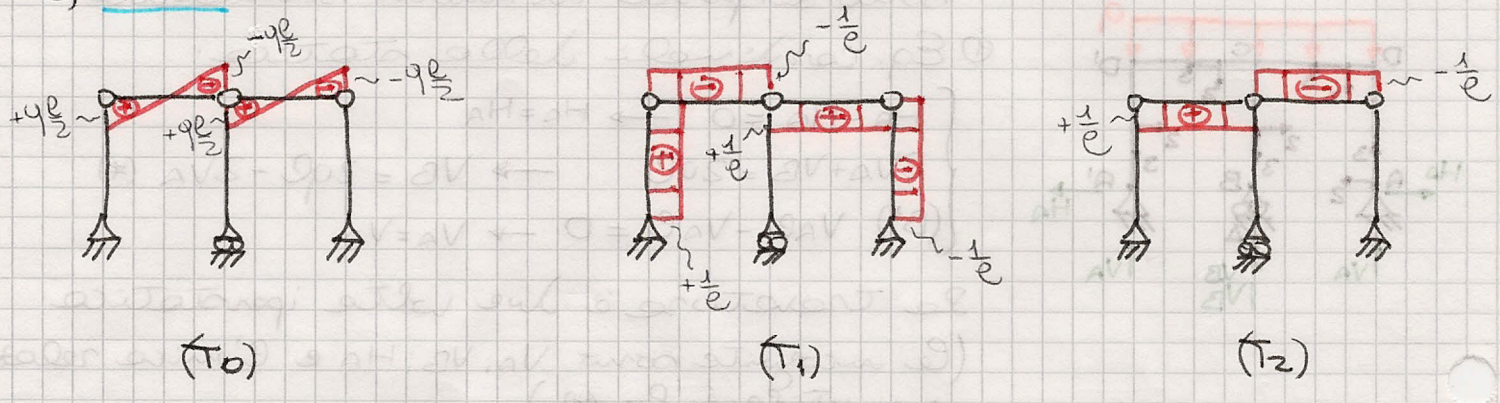


③ Sviluppo dei diagrammi di sollecitazione:

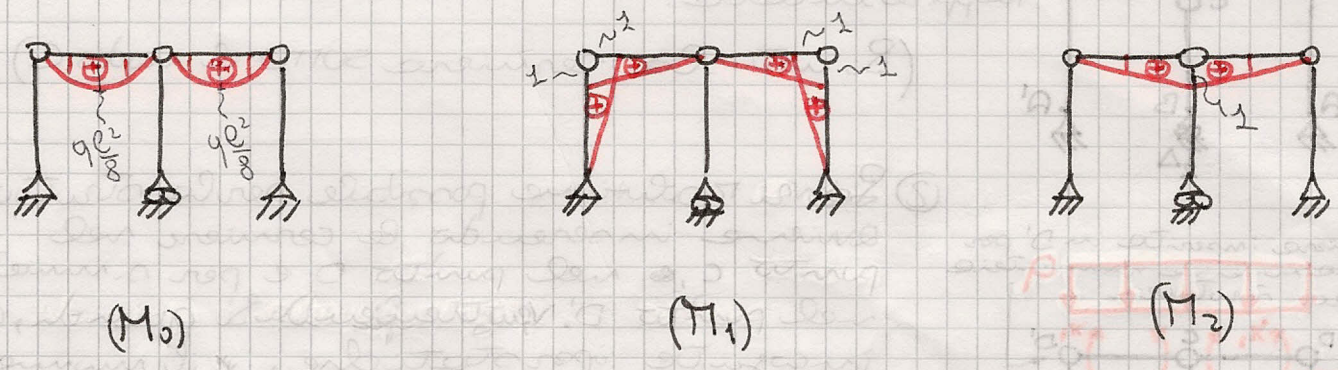
a) SFORZO NORMALE



b) TAGLIO



c) MOMENTO FLESSANTE



④ Equazioni di Müller-Breslau:

Quando 2 sistemi ausiliari (1, 2) le equazioni di Muller sono 2

$$\begin{cases} M_{10} + x_1 M_{11} + x_2 M_{12} = M_1 \\ M_{20} + x_1 M_{21} + x_2 M_{22} = M_2 \end{cases}$$

Con η_1 e η_2 coefficienti di rappresentazione
 il lavoro delle forze esterne, agiti rispettivamente
 in 1 e in 2, per gli spostamenti
 nella trave iperstatica.

Essi valgono:

$$\eta_1 = -\frac{2\Delta}{e}$$

$$\eta_2 = \frac{2\Delta}{e}$$

cedimento in B

⑤ Coefficienti η_{ij} : 2 perché ci sono due tratti con gli stessi carichi.

$$\eta_{10} = \frac{1}{EI_1} \int_{TRAV.} M_1 M_0 dx_3 = \frac{2}{EI_1} \int_0^e \underbrace{\left(\frac{qe}{2} x_3 - \frac{qx_3^2}{2} \right)}_{M_0} \underbrace{\frac{x_3}{e}}_{M_1} dx_3 = \frac{qe^3}{12EI_1}$$

$$\eta_{20} = \eta_{10}$$

$$\eta_{11} = \frac{4}{EI_1} \int_0^e \left(\frac{x_3}{e} \right)^2 dx_3 = \frac{4e}{3EI_1}$$

$$\eta_{22} = \frac{2}{EI_1} \int_0^e \left(\frac{x_3}{e} \right)^2 dx_3 = \frac{2e}{3EI_1}$$

$$\eta_{12} = \frac{2}{EI_1} \int_0^e \frac{x_3}{e} \left(1 - \frac{x_3}{e} \right) dx_3 = \frac{e}{3EI_1}$$

Sistema risolutivo:

$$\begin{bmatrix} \frac{4e}{3EI_1} & \frac{e}{3EI_1} \\ \frac{e}{3EI_1} & \frac{2e}{3EI_1} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} X_1 \\ X_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -\frac{qe^3}{12EI_1} - \frac{2\Delta}{e} \\ -\frac{qe^3}{12EI_1} + \frac{2\Delta}{e} \end{bmatrix} \rightarrow \begin{cases} X_1 = -\frac{qe^2}{28} - \frac{18}{7} \frac{\Delta EI_1}{e^2} \\ X_2 = -\frac{3qe^2}{28} + \frac{30}{7} \frac{\Delta EI_1}{e^2} \end{cases}$$

con i dati del problema si ottiene:

$$\begin{cases} X_1 = -2086 \text{ kgm} \\ X_2 = -4856 \text{ kgm} \end{cases}$$

⑥ Calcolo delle sollecitazioni totali

(Si sfrutta il principio di sovrapposizione degli effetti)

■ Momento flettente

$$M_{(x)} = M_{(x)}^{(0)} + X_1 M_{(x)}^{(1)} + X_2 M_{(x)}^{(2)}$$

■ Taglio

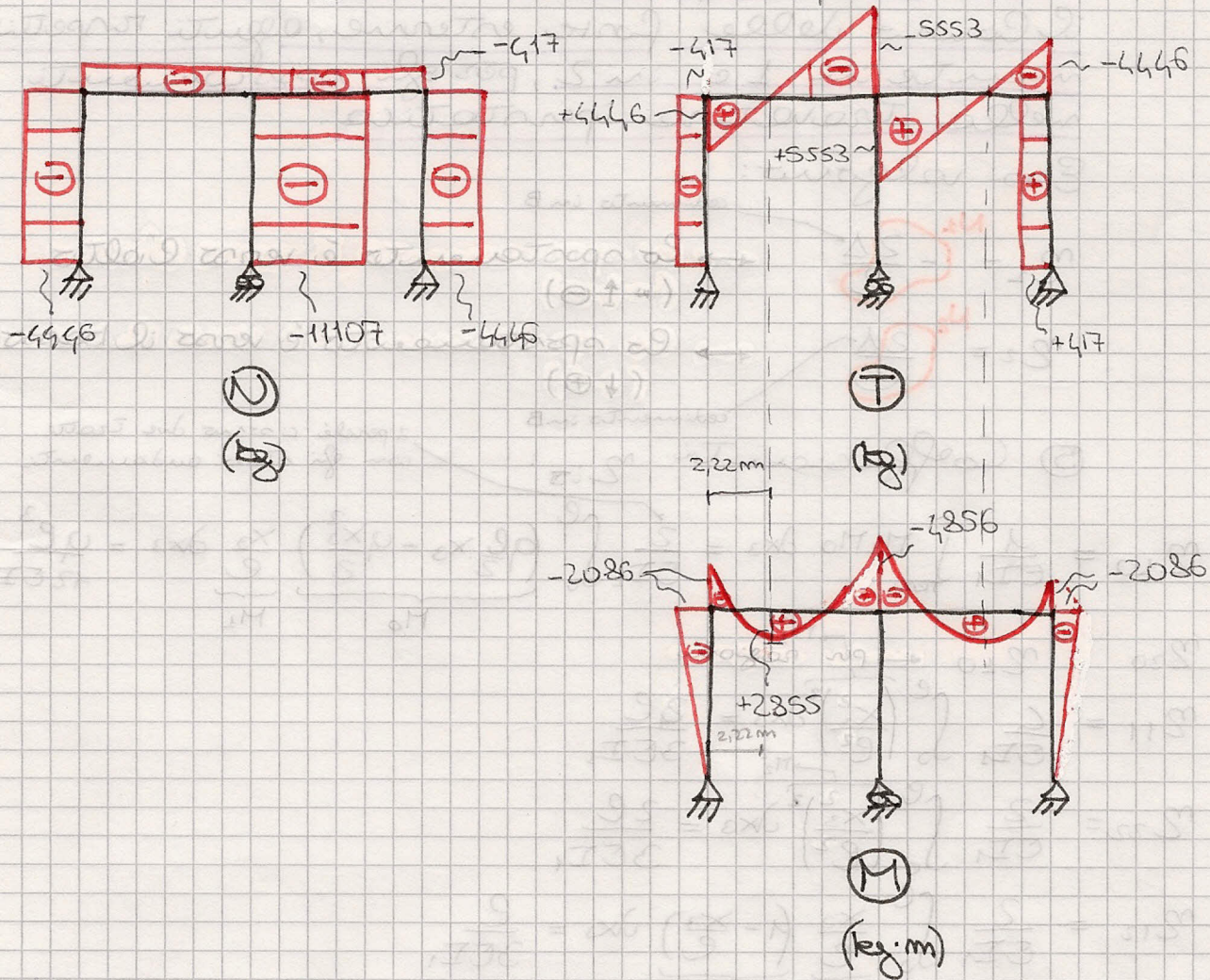
$$T_{(x)} = T_{(x)}^{(0)} + X_1 T_{(x)}^{(1)} + X_2 T_{(x)}^{(2)}$$

■ Sforzo normale

$$N_{(x)} = N_{(x)}^{(0)} + X_1 N_{(x)}^{(1)} + X_2 N_{(x)}^{(2)}$$

Calcolati, in ogni punto notevole, per le costanti dei diagrammi finali.

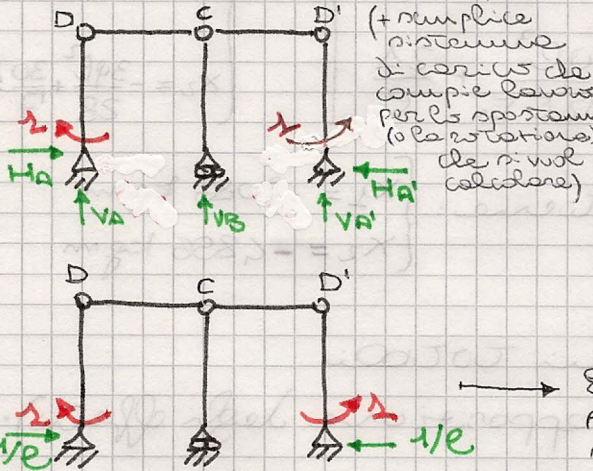
① Grafici testati + quotature



② Calcolo della rotazione in A

e) Traveatura principale per il calcolo di φ_A

SISTEMA DI CARICO UNITARIO \rightarrow



Calcolo delle reazioni vincolari

$$V_A + V_B + V_{A'} = 0 \Rightarrow V_B = 0$$

$$H_A = H_{A'} = 1/e$$

$$(D) -1 + H_A e = 0 \Rightarrow H_A = 1/e$$

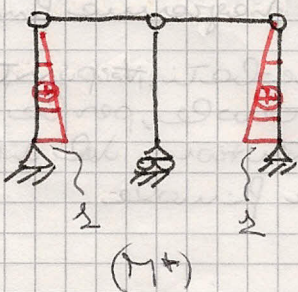
$$(D') -1/e \cdot e + 1 = 0 \quad \square$$

$$(C) V_{A'} e - H_{A'} e + 1 = 0 \Rightarrow V_{A'} e - 1/e \cdot e - 1 = 0 \Rightarrow V_{A'} = 0$$

$$(C') -V_A e + H_A e - 1 = 0 \Rightarrow -V_A e + 1/e \cdot e - 1 = 0 \Rightarrow V_A = 0$$

Essendo la struttura simmetrica, sia A che A' ruotano, della stessa entità, in modo simmetrico. Per questo motivo anche il sistema di carico unitario deve essere simmetrico.

grafico del momento M^*



b) Principio dei lavori virtuali:

$L_e = 2 \varphi_A$

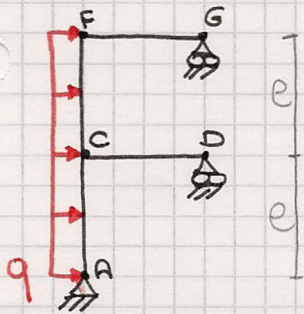
Essendo simmetrica, nella traveatura, si genera una rotazione anche in A' della stessa entità φ_A .

$$L_i = 2 \int_{AD} \frac{M M^*}{EI_1} dx_3 = \frac{2}{EI_2} \int_0^e (1 - \frac{x_3}{e}) \cdot \frac{x_3}{e} dx_3$$

(Note: M^* is the moment from the unit load system, and M is the moment from the virtual load system.)

$$= \frac{2}{EI_2} \left(\frac{1}{6} e x_3^2 \right) \Rightarrow \varphi_A = -0,0059 = -0,36^\circ$$

Esercizio 2



$$e = 3 \text{ m}; q = 1000 \text{ kg/m}$$

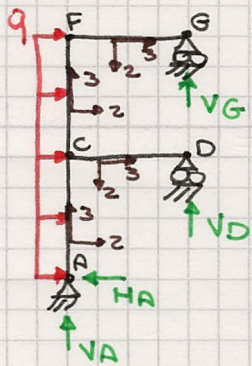
$$C = 3 \text{ Tm}$$

$$E = 210000 \text{ kg/cm}^2$$

$$I_x = 7763 \text{ cm}^4$$

Si trascurano le def. assiali

$$N_G = ?$$



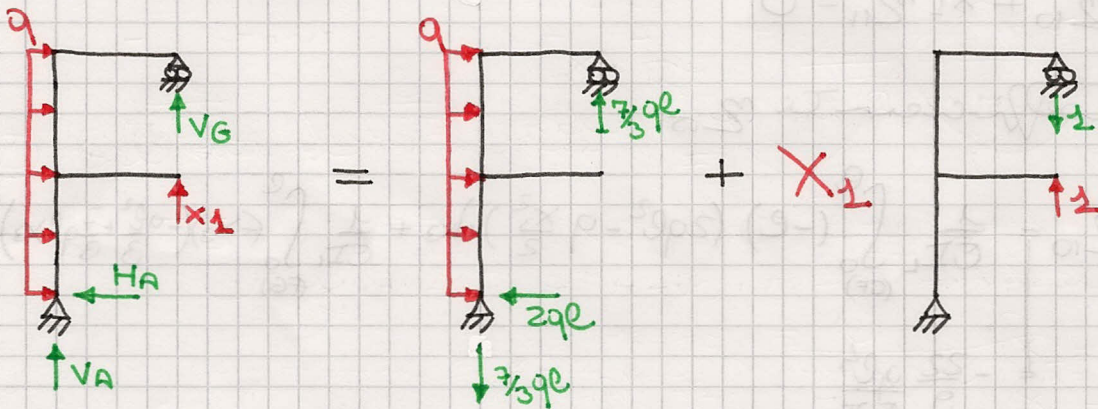
Sviluppiamo

① Eq. cardinali della statica

$$\begin{cases} H_A = 2qe \\ (G) \quad V_A e + q \frac{e^2}{3} - 2qe^2 + 4qe^2 = 0 \Rightarrow V_A = -\frac{7}{3}qe \\ V_G + V_D = \frac{7}{3}qe = -V_A \end{cases}$$

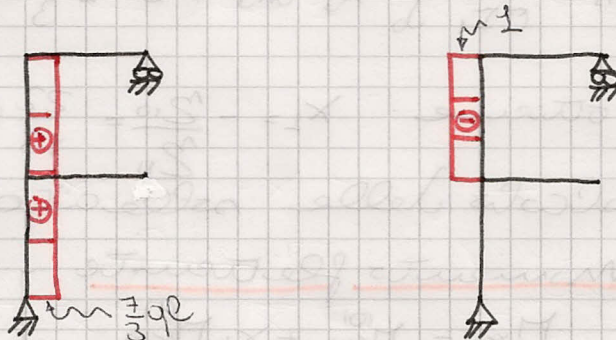
La trave è 1 volta iperstatica (2 incognite, V_G e V_D , legate da una sola relazione)

② Come incognite iperstatiche, arbitrariamente scegliamo V_D , ottenendo la struttura così decomponibile:



③ Sviluppo dei diagrammi di sollecitazione:

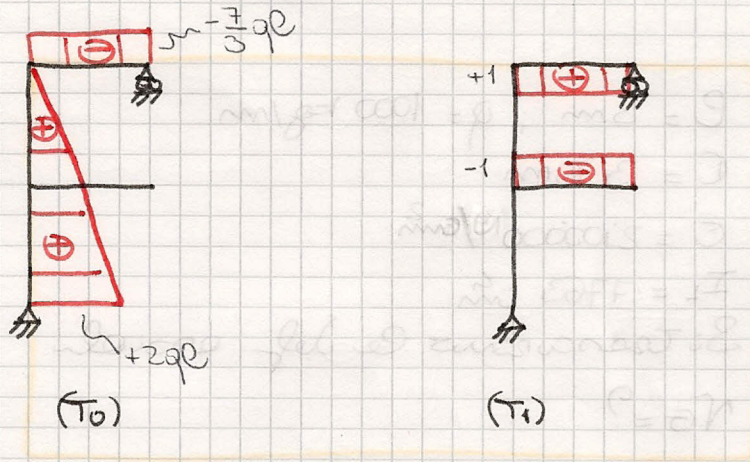
② SFORZO NORMALE



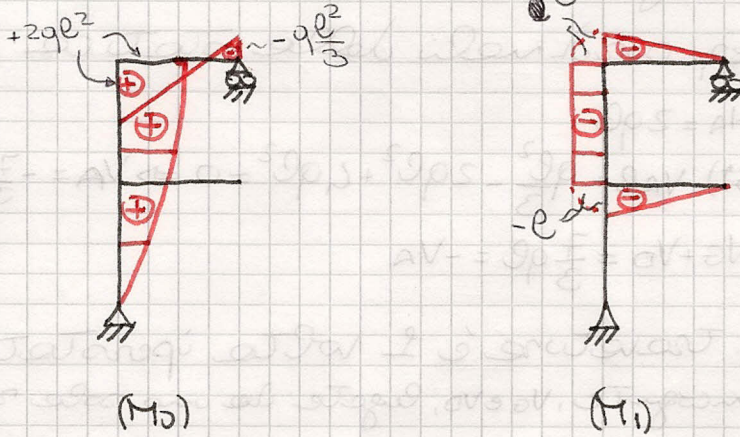
(No)

(Ni)

b) TAGLIO



c) MOMENTO FLETTENTE



④ Equazione di Müller-Breslau

$$Z_{10} + X_1 Z_{11} = 0$$

⑤ Coefficienti Z_{1i}

$$Z_{10} = \frac{1}{EI_1} \int_0^e \underbrace{(-e)}_{(CF)} (2ql^2 - ql \frac{x_3^2}{2}) dx_3 + \frac{1}{EI_1} \int_0^e \underbrace{(+x_3)}_{(FG)} \left(-\frac{ql^2}{3} + \frac{7}{3} ql x_3 \right) dx_3$$

$$= -\frac{22}{9} \frac{ql^4}{EI_1}$$

$$Z_{11} = \frac{2}{EI_1} \int_0^e x_3^2 dx_3 + e^3 = \frac{5}{3} e^3$$

Si ottiene: $X_1 = -\frac{Z_{10}}{Z_{11}} = \frac{22}{15} ql = 4400 \text{ kg}$

⑥ Calcolo delle sollecitazioni totali

■ Momento flettente

$$M_{K3} = M_{K3}^{(0)} + X_1 M_{K3}^{(1)}$$

■ Torzo

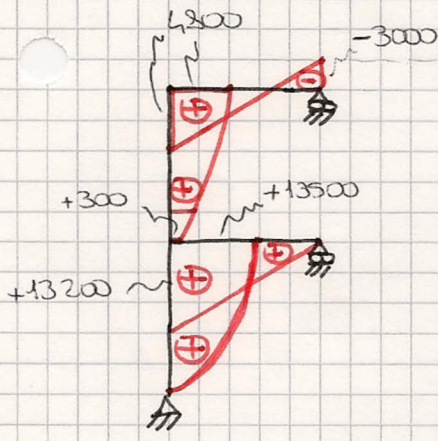
$$T_{K3} = T_{K3}^{(0)} + X_1 T_{K3}^{(1)}$$

■ Sforzo normale

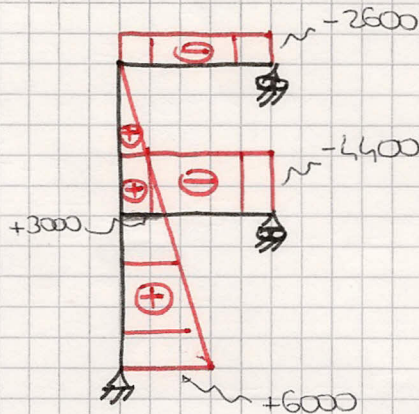
$$N_{K3} = N_{K3}^{(0)} + X_1 N_{K3}^{(1)}$$

Calcolati, in ogni punto notevole, per la costruzione dei diagrammi finali

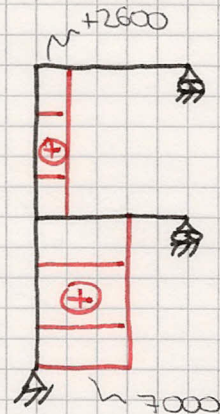
7) Grafici totali + quotatura



(M)
(kg·m)



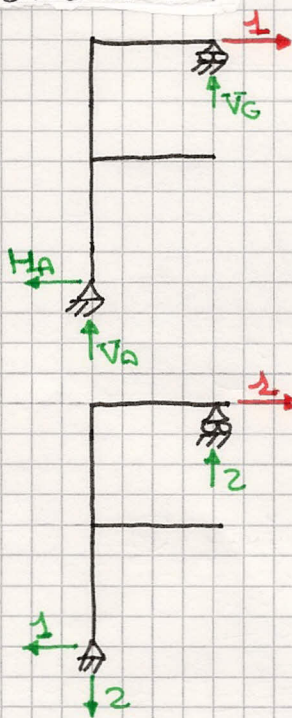
(T)
(kg)



(N)
(kg)

8) Calcolo dello spostamento in G (v_G)

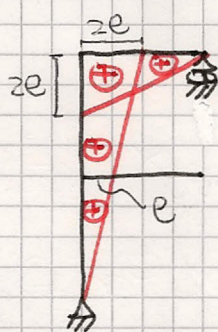
a) Breve note principale per il calcolo di v_G
SISTEMA DI CARICO UNITARIO



Calcolo delle reazioni vincolari:

$$\begin{cases} H_A = 1 \\ (A) \quad V_G \cdot e - 1 \cdot 2e = 0 \Rightarrow V_G = 2 \\ V_G + V_A = 0 \rightarrow V_A = -V_G = -2 \end{cases}$$

GRAFICO DI M*



b) Principio dei lavori virtuali:

forze nel s. ipotetico

$$L.C. = 1 \cdot v_G = L.v. = \frac{1}{EI_1} \left[\int_0^e (x_3) (6000x_3 - 9 \frac{x_3^2}{2}) dx_3 + \int_0^e (e+x_3) (300 \cdot 10^2 + 3000x_3 - 9 \frac{x_3^2}{2}) dx_3 + \int_0^e (2e-2x_3) (4800 - 2600x_3) dx_3 \right]$$

$$v_G = 5,8 \text{ cm}$$