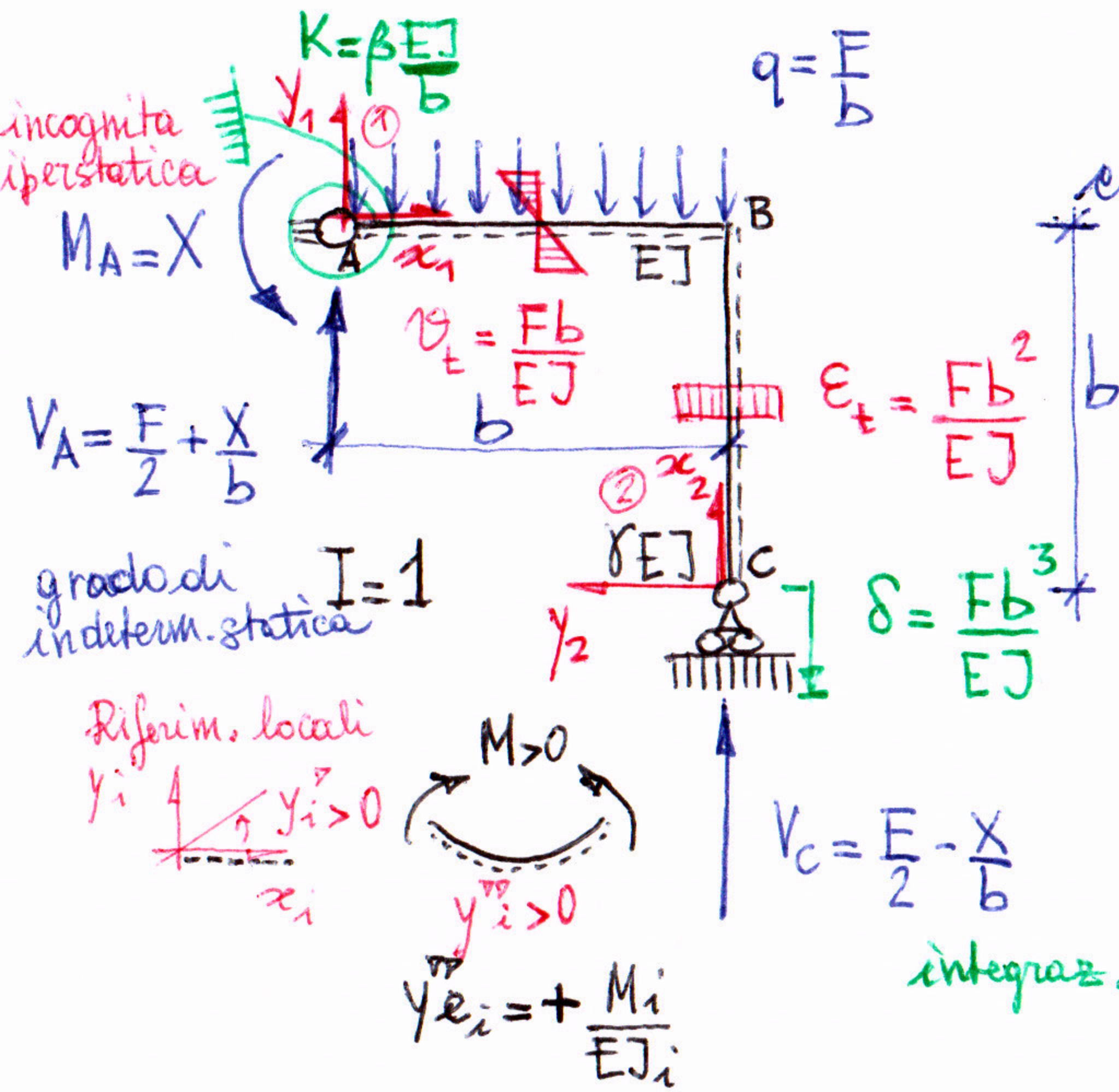




- Nel riferimento locale $x_i, y_i(x_i)$ di ogni tratto $i=1,2 \dots n$ (n campi di integrazione):

curvature $\chi_i \approx y_i''(x_i) = y_{e,i}''(x_i) + y_{t,i}''(x_i)$ per tratto con ex. curvatura termica

curvatura elastica $y_{e,i}''(x_i) = \frac{M_i}{EI_i}$ curvatura termica $\chi_t \approx \vartheta_t$

$|y_i''| \ll 1$

($2n+1$ condizioni al contorno da imporre)

- Moltiplicando per EJ_i (tipicamente per $EJ_i = \text{cost}$ nei vari tratti):

$$EJ_i y_i''(x_i) = EJ_i y_{e,i}''(x_i) + EJ_i y_{t,i}''(x_i)$$

$$= M_i(x_i) + EJ_i \vartheta_{t,i}$$

ϑ_t risulta in un termine aggiuntivo in M

N.B.: la rigidità flessionale del tratto BC è ininfluente

- Tratto ①

integr. $\int dx_1$ $EJ y_1'' = -\frac{F}{b} \frac{x_1^2}{2} + \left(\frac{F}{2} + \frac{X}{b}\right) x_1 - X + Fb$

$\int dx_1$ $EJ y_1' = -\frac{F}{b} \frac{x_1^3}{6} + \left(\frac{F}{2} + \frac{X}{b}\right) \frac{x_1^2}{2} - X x_1 + Fb x_1 + A_1$

$\int dx_1$ $EJ y_1 = -\frac{F}{b} \frac{x_1^4}{24} + \left(\frac{F}{2} + \frac{X}{b}\right) \frac{x_1^3}{6} - X \frac{x_1^2}{2} + Fb \frac{x_1^2}{2} + A_1 x_1 + A_2$

$+ (Fb - X) \frac{x_1^2}{2}$ componente di moto rigido nel rif. scelto

2 costanti d'integrazione $\leftarrow$ 1 campo

- Tratto ②

$\cancel{EJ} y_2'' = M = 0 \rightarrow EJ y_2'' = M = 0$

$EJ y_2' = B_1$ cost. d'integr.

$EJ y_2 = B_1 x_2 + B_2$ moto rigido dell'asta BC (con all. dovuto ad ϵ_t)

N.B.: le e.e. traducono un fatto fisico (indipendente dai riferimenti) ma la loro scrittura esplicita dipende dai riferimenti scelti (vedi segni $\pm$ da non sbagliare)

- Permangono quindi $2n+1=5$ incognite da determinare:

$X; A_1, A_2; B_1, B_2$

- Scrittura delle condizioni al contorno ($n_{c.c.} = 2n+1$):

- 5 c.c.
- $y_1(0) = 0$ cerniera in A
 - $y_1'(0) = -\frac{X}{K}$ molla elastica in A
 - $y_1(b) = -\delta + \epsilon_t b = -\frac{Fb^3}{EI} + \frac{Fb^2}{EI} b = 0$ carrello in C + elongazione termica su BC . (B è nodo fisso: $u_B = 0$ per $\frac{EA}{l} \rightarrow \infty$; $v_B = 0$ per $\frac{EA}{l} \rightarrow \infty$ + compensatori effetti di δ ed ϵ_t)
 - $y_1'(b) = y_2'(b)$ continuità alla rotazione in B
 - $y_2(b) = 0$ cerniera in A + $\left(\frac{EA}{l}\right)_{AB} \rightarrow \infty$ inestensibilità assiale elastica dell'asta AB .

- Imposizione delle e.e.

$y_1(0) = 0 \rightarrow A_2 = 0$ sopprime la traslat. rigida verticale nel riferim. C.

$y_1'(0) = -\frac{X}{K} \rightarrow EJ y_1'(0) = -\frac{X}{\frac{K}{EI}} \rightarrow A_1 = -\frac{X}{\frac{\beta}{b}} = -\frac{b}{\beta} X = A_1(X)$ Sost. X:

$$A_1 = -\frac{13}{8} \frac{1}{3+\beta} Fb^2$$

$$X = \frac{13}{8} \frac{\beta}{3+\beta} Fb$$

$y_1(b) = 0 \rightarrow -\frac{F}{b} \frac{b^4}{24} + \left(\frac{F}{2} + \frac{X}{b}\right) \frac{b^3}{6} - X \frac{b^2}{2} + Fb \frac{b^2}{2} + A_1 b + A_2 = 0 \rightarrow \frac{Fb}{24} (-1+2+12) - X \frac{b^2}{6} \left(-\frac{1}{6} + \frac{1}{2} + \frac{1}{\beta}\right) = 0 \rightarrow +\frac{13}{24} Fb - X \frac{-\beta+3\beta+6}{6\beta} = 0 \rightarrow X = \frac{13}{24} Fb \frac{6\beta}{2(3+\beta)}$

Il metodo della LE ha consentito di valutare ϑ_A , quindi di determinare l'incognita iperstatica scelta

• $y_1'(b) = y_2'(b) \Rightarrow -\frac{F}{6} \frac{b^3}{b} + (\frac{F}{2} + \frac{X}{b}) \frac{b^2}{2} - Xb + Fb + A_1 = B_1 \Rightarrow B_1 = Fb^2(-\frac{1}{6} + \frac{1}{4} + 1) - Xb(-\frac{1}{2} + 1 + \frac{1}{\beta}) = Fb^2 \frac{-2+3+12}{12} - Xb \frac{-\beta+2\beta+2}{2\beta}$

$B_1 = \frac{13}{12} Fb^2 - \frac{2+\beta}{2\beta} bX$

Sostituendo X:

$B_1 = \frac{13}{12} Fb^2 - \frac{2+\beta}{2\beta} b \frac{13}{8} \frac{\beta}{3+\beta} Fb$
 $= \frac{13}{48} Fb^2 (4 - 3 \frac{2+\beta}{3+\beta}) =$
 $= \frac{13}{48} Fb^2 (\frac{12+4\beta-6-3\beta}{3+\beta}) =$
 $= \frac{13}{48} \frac{6+\beta}{3+\beta} Fb^2 = B_1$

• $y_2(b) = 0 \Rightarrow B_1 b + B_2 = 0 \Rightarrow B_2 = -B_1 b$

$= -\frac{13}{12} Fb^3 + \frac{2+\beta}{2\beta} b^2 X = B_2$ - Sostit. X:

$B_2 = -\frac{13}{48} \frac{6+\beta}{3+\beta} Fb^3$

- Scrittura delle LE finali:

• $EJ y_1(x_1) = -\frac{F}{b} \frac{x_1^4}{24} + (\frac{1}{2} + \frac{13}{8} \frac{\beta}{3+\beta}) \frac{F x_1^3}{6} + (1 - \frac{13}{8} \frac{\beta}{3+\beta}) \frac{F b x_1^2}{2} - \frac{13}{8} \frac{F b^2}{3+\beta} x_1$
 $= -\frac{F}{b} \frac{x_1^4}{24} + \frac{4(3+\beta)+13\beta}{3+\beta} \frac{F x_1^3}{48} + \frac{8(3+\beta)-13\beta}{3+\beta} \frac{F b x_1^2}{16} - \frac{13}{8} \frac{F b^2}{3+\beta} x_1$
 $= -\frac{F}{b} \frac{x_1^4}{24} + \frac{12+17\beta}{3+\beta} \frac{F x_1^3}{48} + \frac{24-5\beta}{3+\beta} \frac{F b x_1^2}{16} - \frac{13}{8} \frac{F b^2}{3+\beta} x_1$

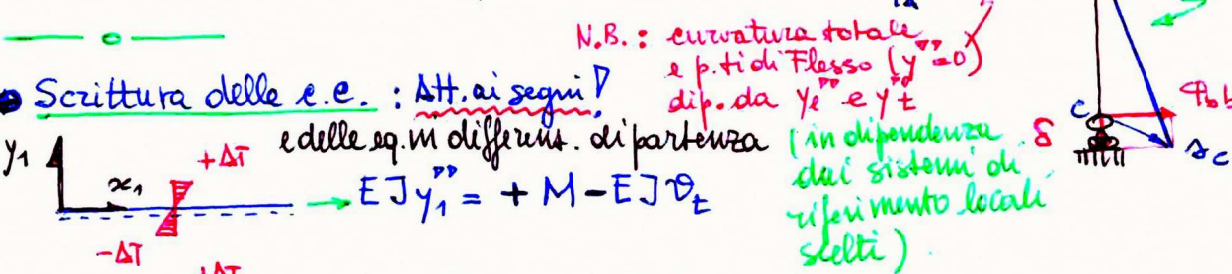
• $EJ y_2(x_2) = \frac{13}{48} \frac{6+\beta}{3+\beta} Fb^2 x_2 - \frac{13}{48} \frac{6+\beta}{3+\beta} Fb^3$

- Calcolo di componenti di spostamento (a partire dalle eq.m finali delle LE trovate) [da esprimersi nel rif. assoluto scelto]  $\mu_c = -y_2(0) = -\frac{B_2}{EJ} = \frac{13}{48} \frac{6+\beta}{3+\beta} Fb^3 = \Phi_B \cdot b$

$\Phi_A = -\frac{X}{K} = -\frac{13}{8} \frac{\beta}{3+\beta} Fb \frac{b}{EJ} = -\frac{13}{8} \frac{1}{3+\beta} \frac{Fb^2}{EJ}$

$\Phi_B = \frac{B_1}{EJ} = \frac{13}{48} \frac{6+\beta}{3+\beta} \frac{Fb^2}{EJ}$
 $\Phi_A = +y_1'(0)$ oraria (<0)
 $\Phi_B = +y_1'(b)$ antioraria (>0)

- Rappresentazione della deformata qualitativa



Scrittura delle e.e. : Att. ai segni ∇ e delle eq.m differenz. di partenza $EJ y_1'' = +M - EJ \vartheta_z$

$EJ y_1'' = -M + EJ \vartheta_z$

$y_1(b) = y_2(b)$

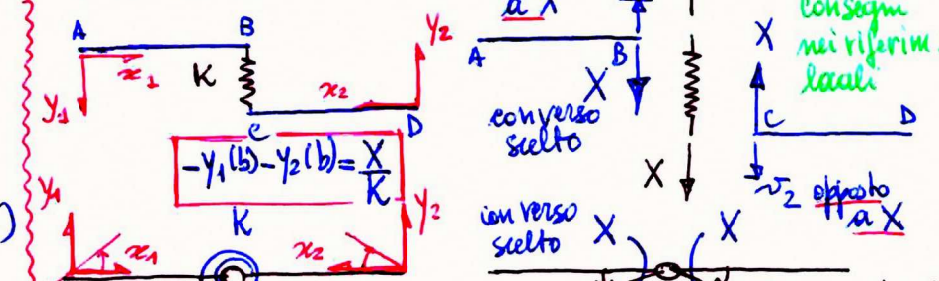
$y_1'(b) = -y_2'(b)$

$y_1'(b) = y_2'(b)$

$y_1''(b) = y_2''(b)$

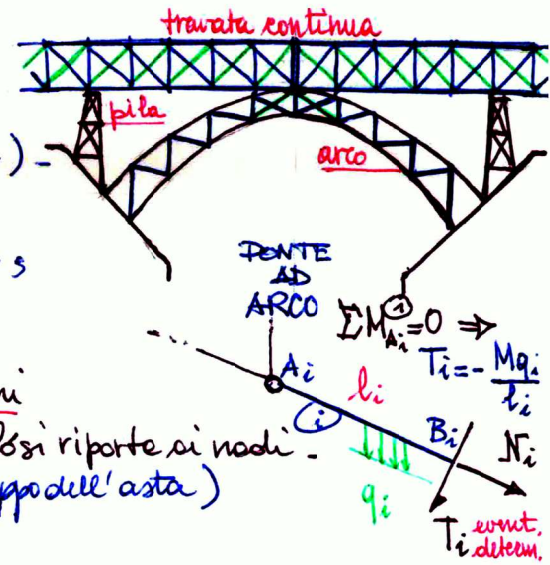
mot. rigido (+dilatazione termica) Asta BC non inflessa e senza X_c (quindi senza curvatura)

e.e. su molle relative $\frac{X}{K}$

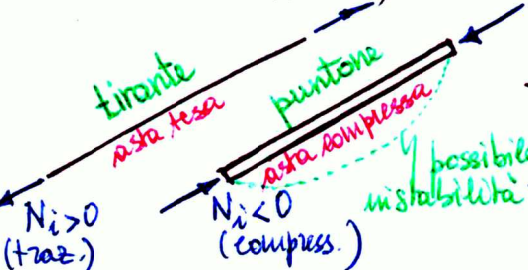
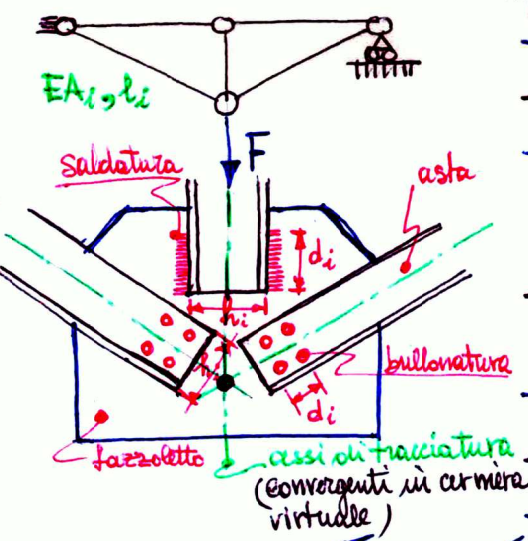


$y_1'(b) + y_2'(b) = \frac{X}{K}$

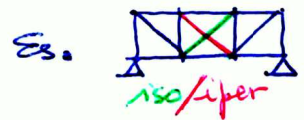
egidio.rizzi@unibg.it



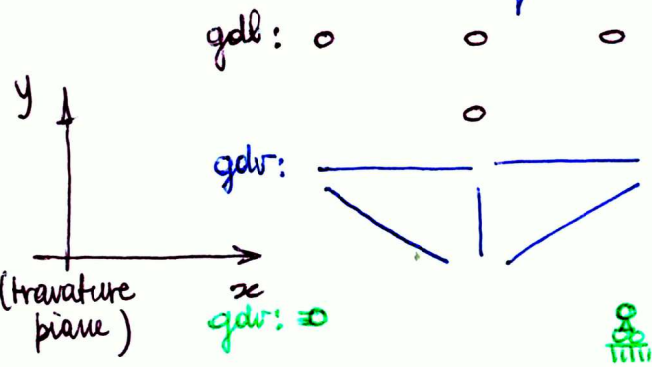
- Tipologia particolare di strutture con le seguenti caratteristiche:
 - leggere, ottimizzate (distribuzione opportuna degli elementi resistenti)
 - assemblabili in opera, per mezzo di unioni saldate o bullonate
 - applicazioni diverse (copertura di grandi luci, travi, capriate, capannoni industriali in acciaio, tralicci, gru, ponti, fusoliere, autotelai, ecc.)
 - aste incernierate agli estremi (idealizzazione), bielle, con carichi nodali (riportati ai nodi); si trascura il peso proprio distribuito o lo si riporta ai nodi.
 - aste snelle: $d_i \approx b_i \ll l_i$ (unione ~ puntiforme rispetto allo sviluppo dell'asta)
 - materiali diversi: ferro, acciaio, legno, legno lamellare, C.A.
 - spesso con aste rettilinee, sedi di sola azione assiale N_i (comunque possibile realizzare profili curvi lineari a tratti).
 - per la verifica di resistenza, necessario det. N_i o $|N_i|$ (per materiali a comportamento simmetrico a traz./comp.) $\Rightarrow \sigma_i = \frac{N_i}{A_i} < \sigma_{Ri}$
 - importante determinare le aste tese (tiranti) e le aste compresse (puntone) $\Rightarrow$ V. Instabilità delle strutture
 ↳ specie per le aste più snelle, più lunghe - Es. $\Rightarrow$



- Analisi cinematica e statica con metodi "ad hoc".
 AC: computo gdl e gdl + analisi di montaggio di maglie isodeterminate con sovrapposizione di schemi (anello chiuso isostatico).



AS: analitica (anche numerica) o grafica
 metodi soliti vs. statica grafica
 (poligono delle forze, poligono funicolare, diagramma cremomiano - V. Culmann, Ritter, ETH - Zürich).
 Karl: 1821-1881
 Culmann 1800
 + Wilhelm Ritter, 1847-1906



n nodi $\Rightarrow$ 2n gdl nel piano

a aste $\Rightarrow$ a gdl $\left\{ \begin{array}{l} \text{di rigidità se } \frac{EA_i}{l_i} \rightarrow \infty \\ \text{elastico se } \Delta l_i = \frac{N_i l_i}{EA_i} \end{array} \right.$

$N_i = \frac{EA_i}{l_i} \Delta l_i$
 $F_i = K_i x_i$
 ↳ rigidità elastica della molla asta

✓ gdl estremi $\Rightarrow$ v gdl a terra

$(2n \text{ gdl})$

vs.

$(a + v \text{ gdl})$

$\Rightarrow a + v \geq 2n$

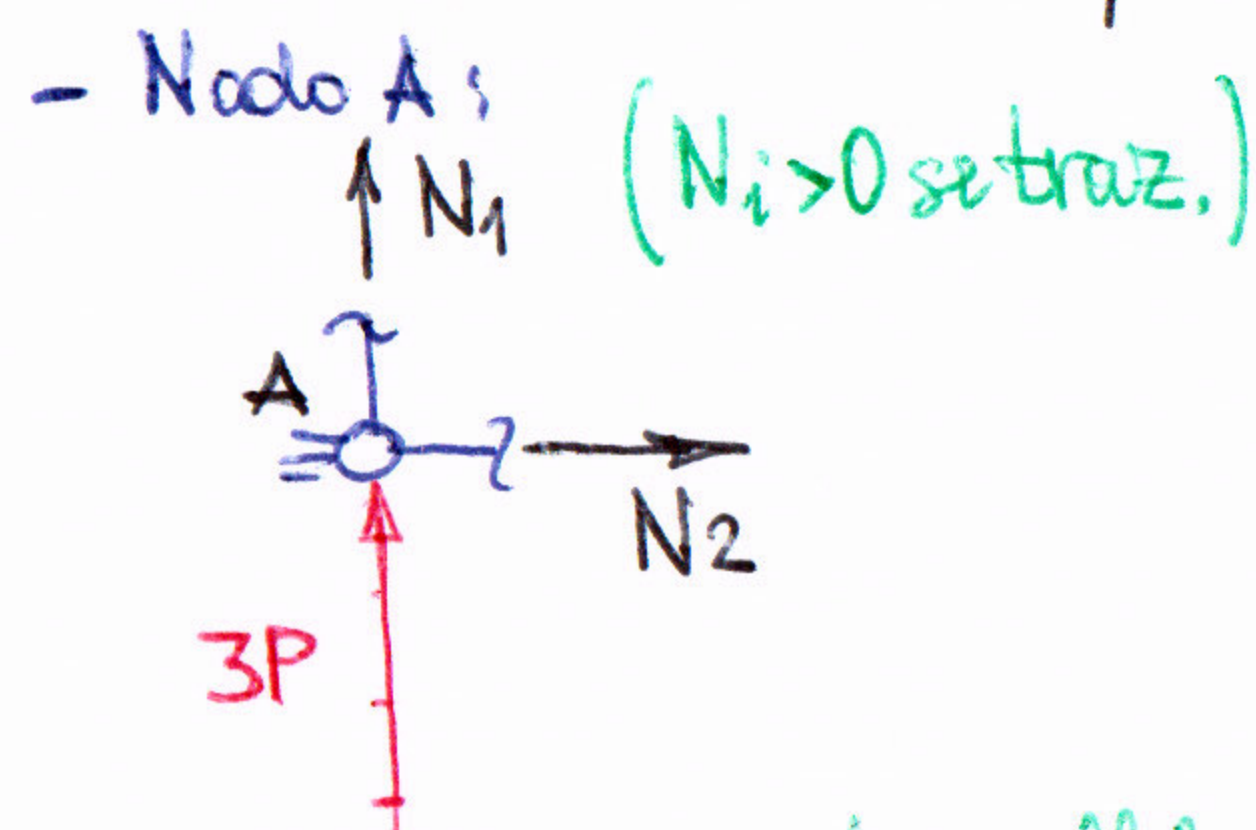
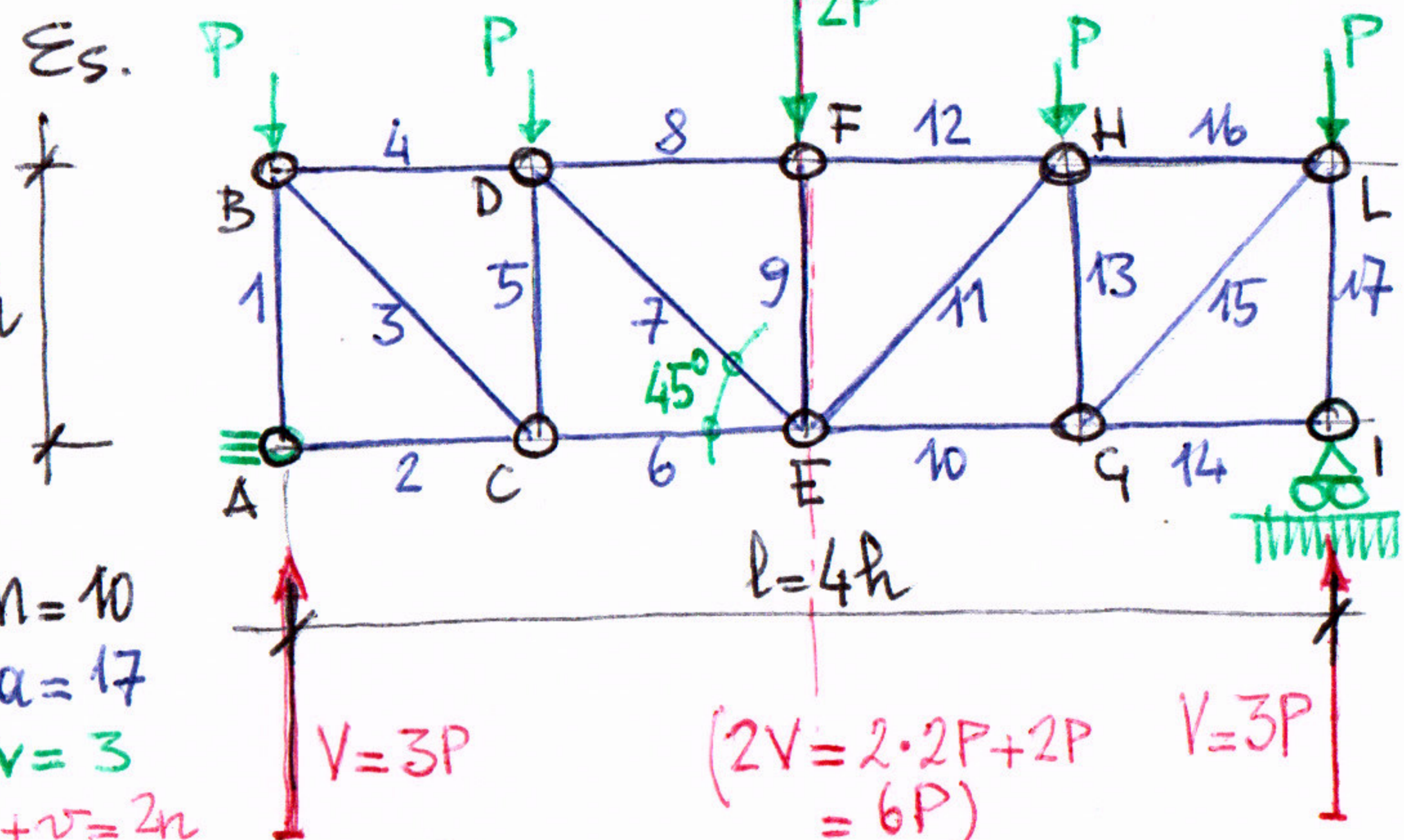
CN di non labilità di facile determinazione: basta contare aste, nodi e gdl a terra.

Analisi statica

asse di simmetria geometrica e di carico

Metodo degli equilibri nodali (o metodo dei nodi)

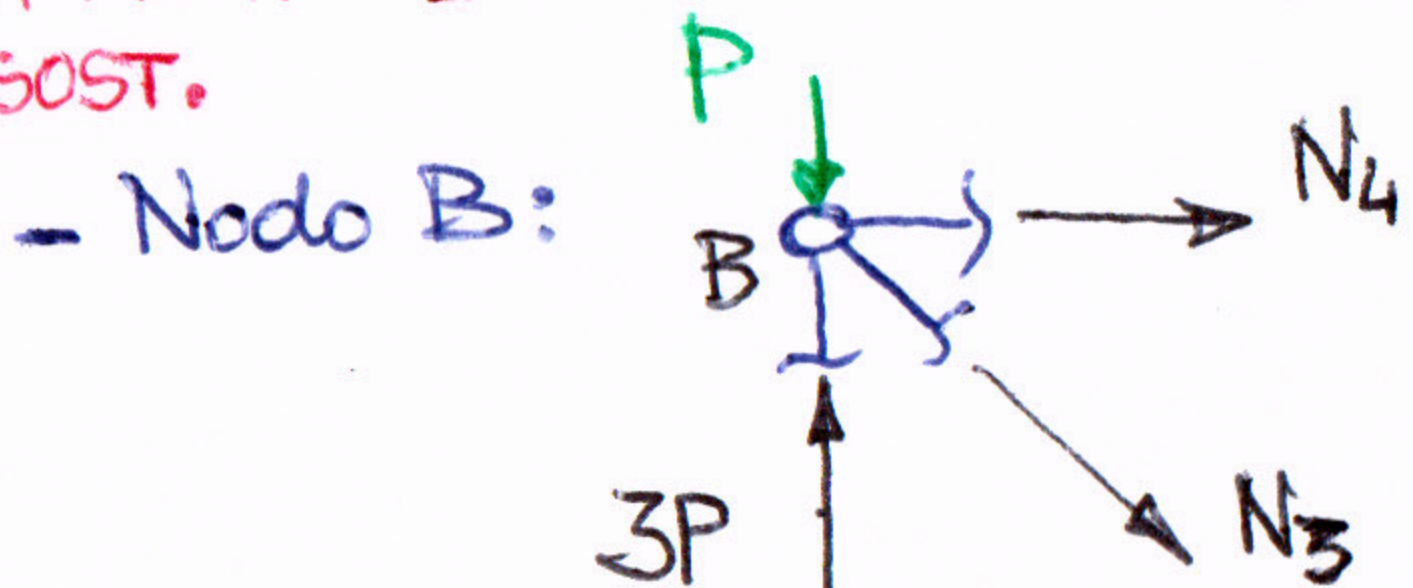
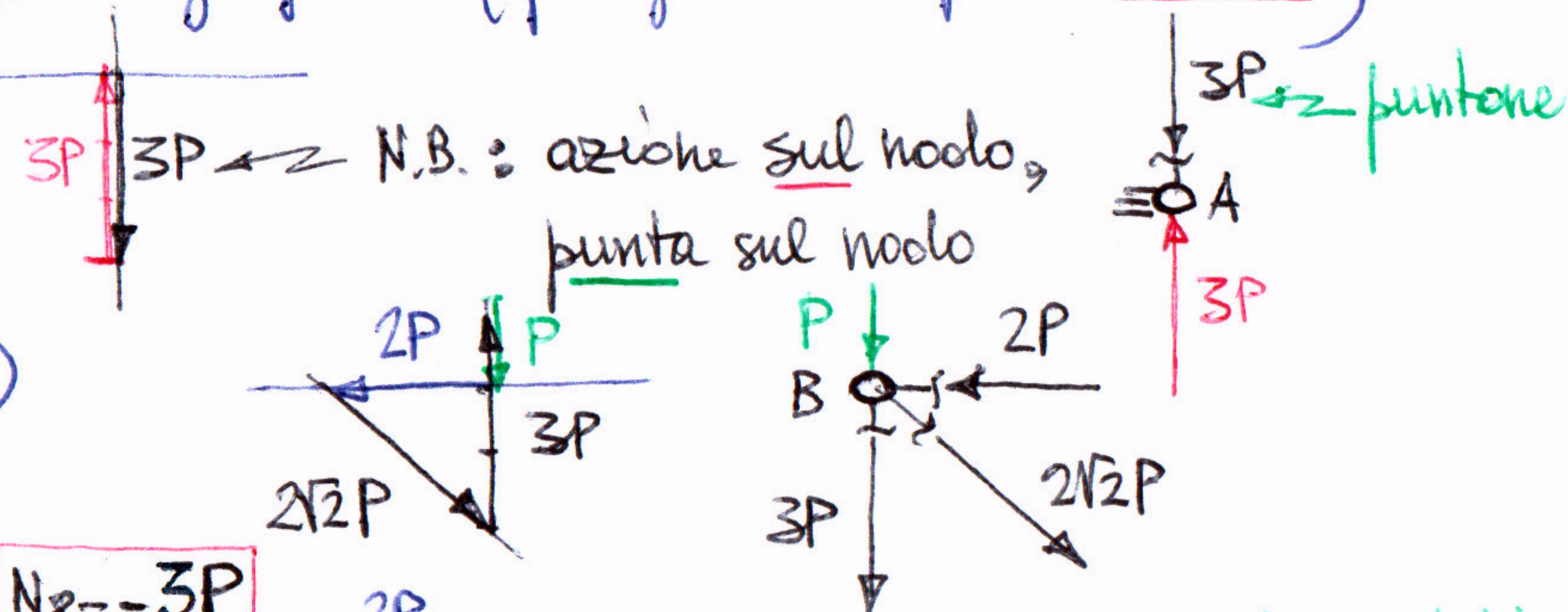
Si risolve partendo da un nodo ove convergono due sole aste con N_i incognite



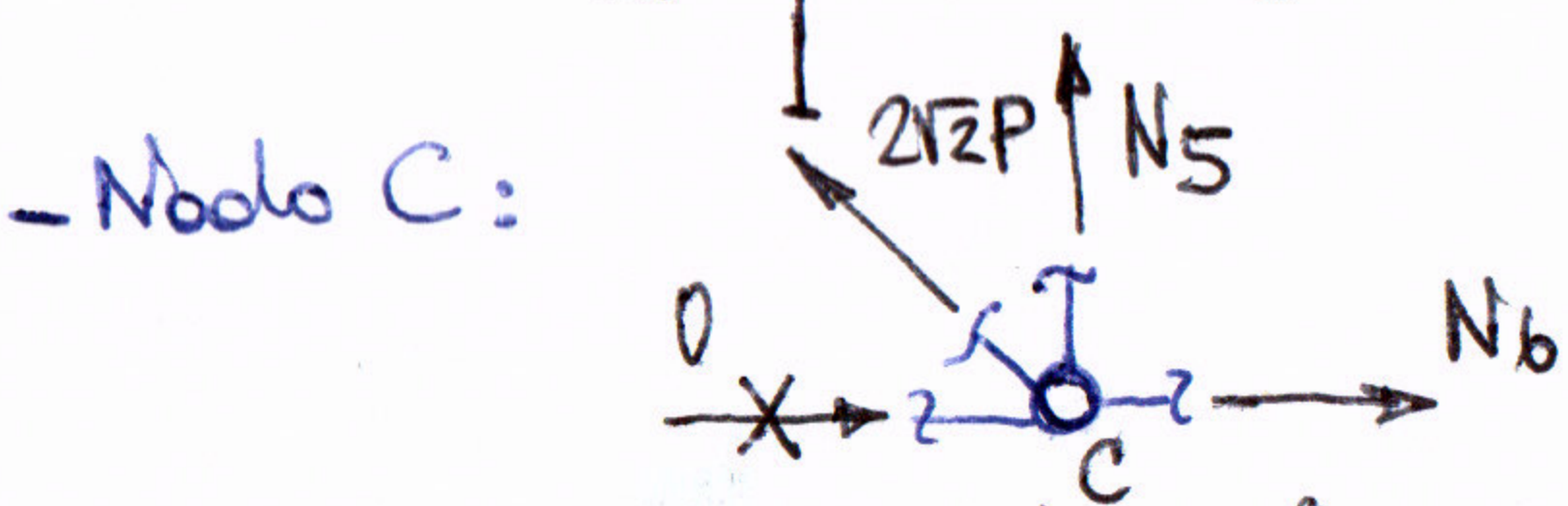
Equil. analitico:

$$\begin{cases} \sum F_x^A = 0 \Rightarrow N_2 = 0 \\ \sum F_y^A = 0 \Rightarrow N_1 = -3P \end{cases} \text{ (puntone)}$$

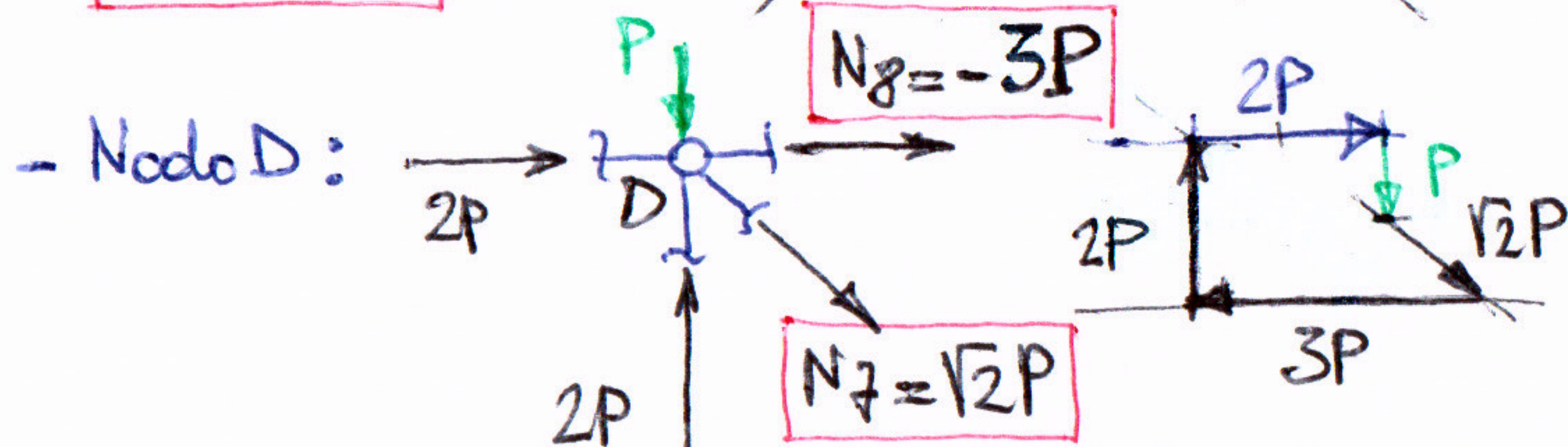
Equil. grafico: (poligono delle forze chiuso)



$$\begin{cases} \sum F_x^B = 0 \Rightarrow N_4 + \frac{N_3}{\sqrt{2}} = 0 \\ \sum F_y^B = 0 \Rightarrow 3P - P - \frac{N_3}{\sqrt{2}} = 0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} N_4 = -2P \text{ (puntone)} \\ N_3 = 2\sqrt{2}P \text{ (tirante)} \end{cases}$$



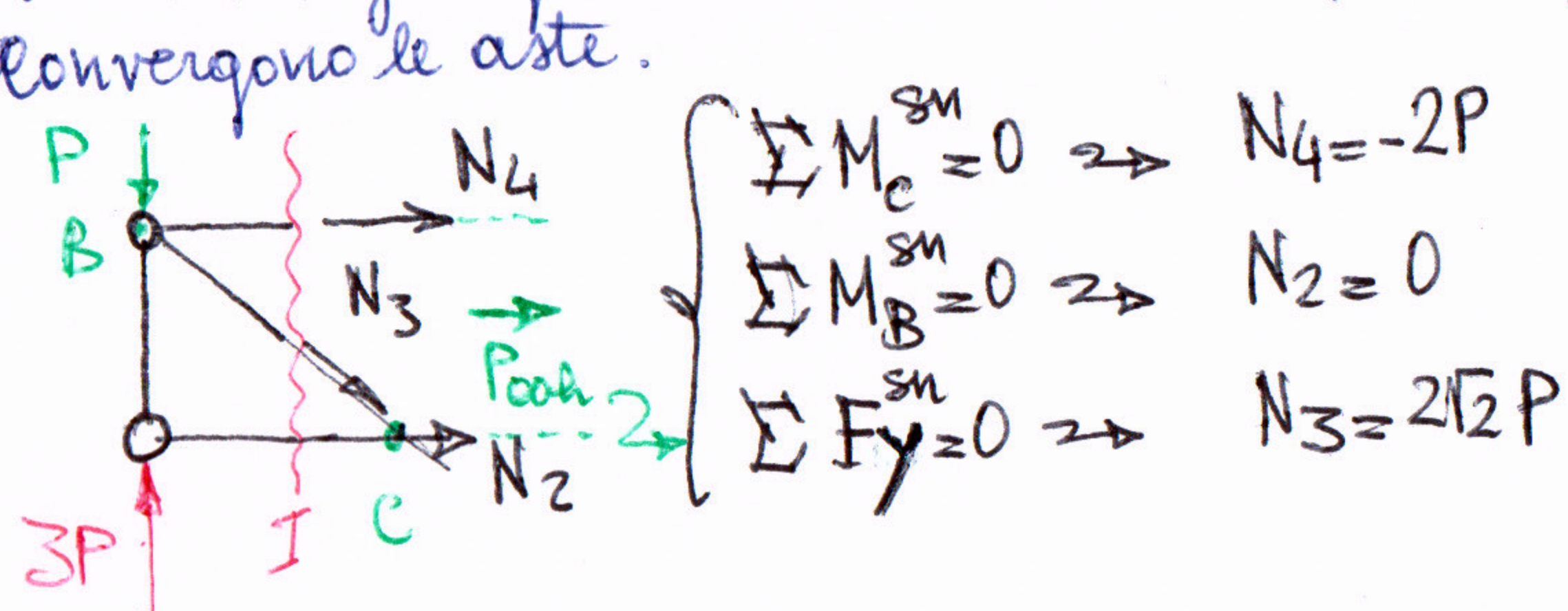
$$\begin{cases} N_6 = 2P \\ N_5 = -2P \end{cases}$$



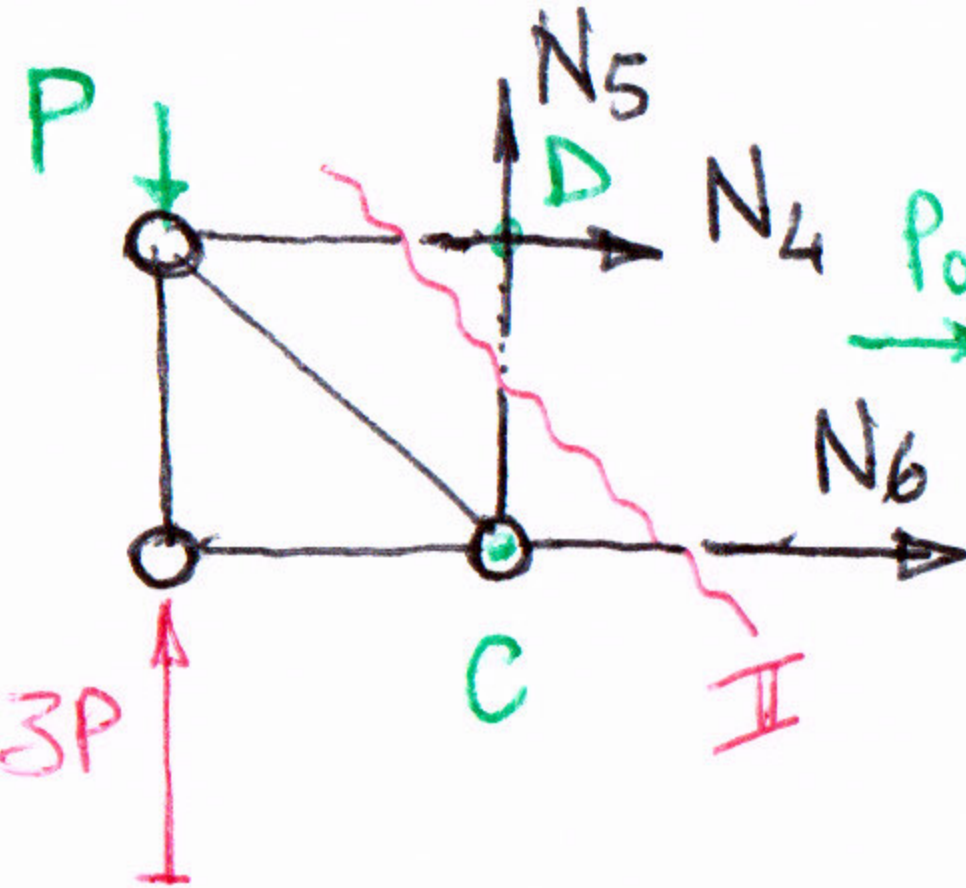
Disegnando gli equilibri nodali in un unico diagramma si ottiene il diag. cremoniano (utile per precisione grafica) [con forze ed azioni assiali lette dal disegno nella scala delle forze]

Metodo delle sezioni (o di Ritter) ~ 1862

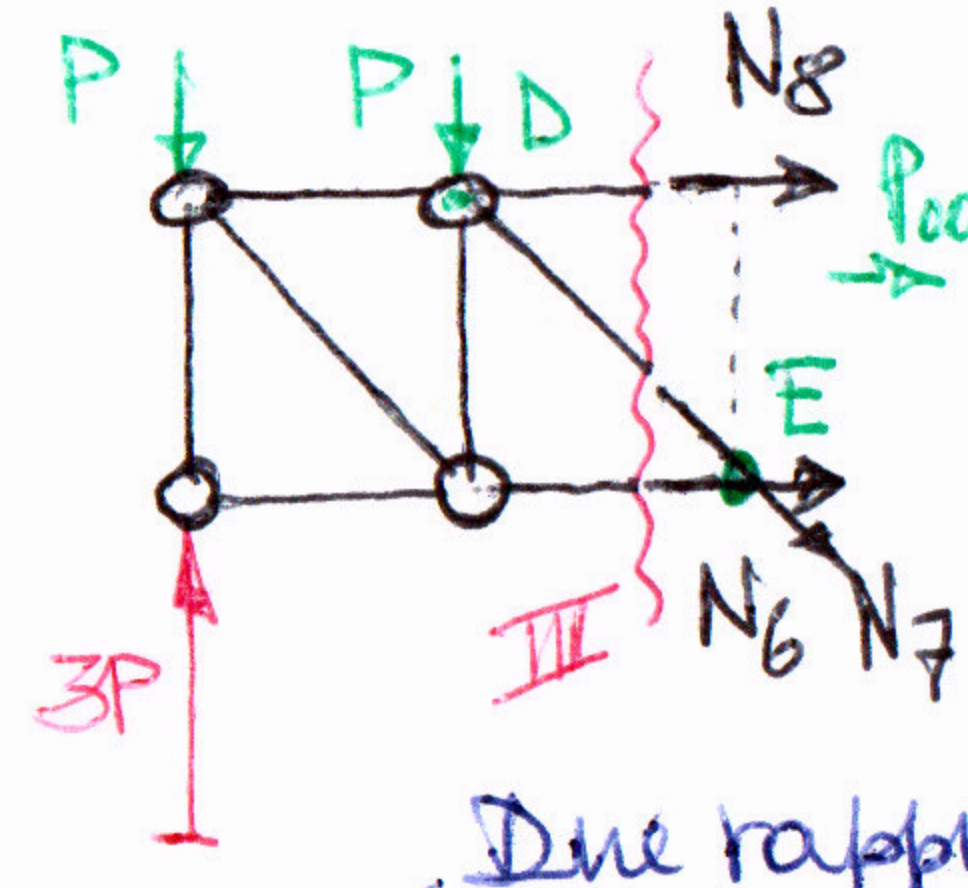
- Si taglia con sez. secante tre aste con N_i incognita (non convergenti in un unico punto).
- Si scrivono gli equilibri alle rotazioni (della parte di sn. o di ds. tenuta) rispetto ai tre punti in cui a due a due convergono le aste.



$$\begin{cases} \sum M_C^{sn} = 0 \Rightarrow N_4 = -2P \\ \sum M_B^{sn} = 0 \Rightarrow N_2 = 0 \\ \sum F_y^{sn} = 0 \Rightarrow N_3 = 2\sqrt{2}P \end{cases}$$



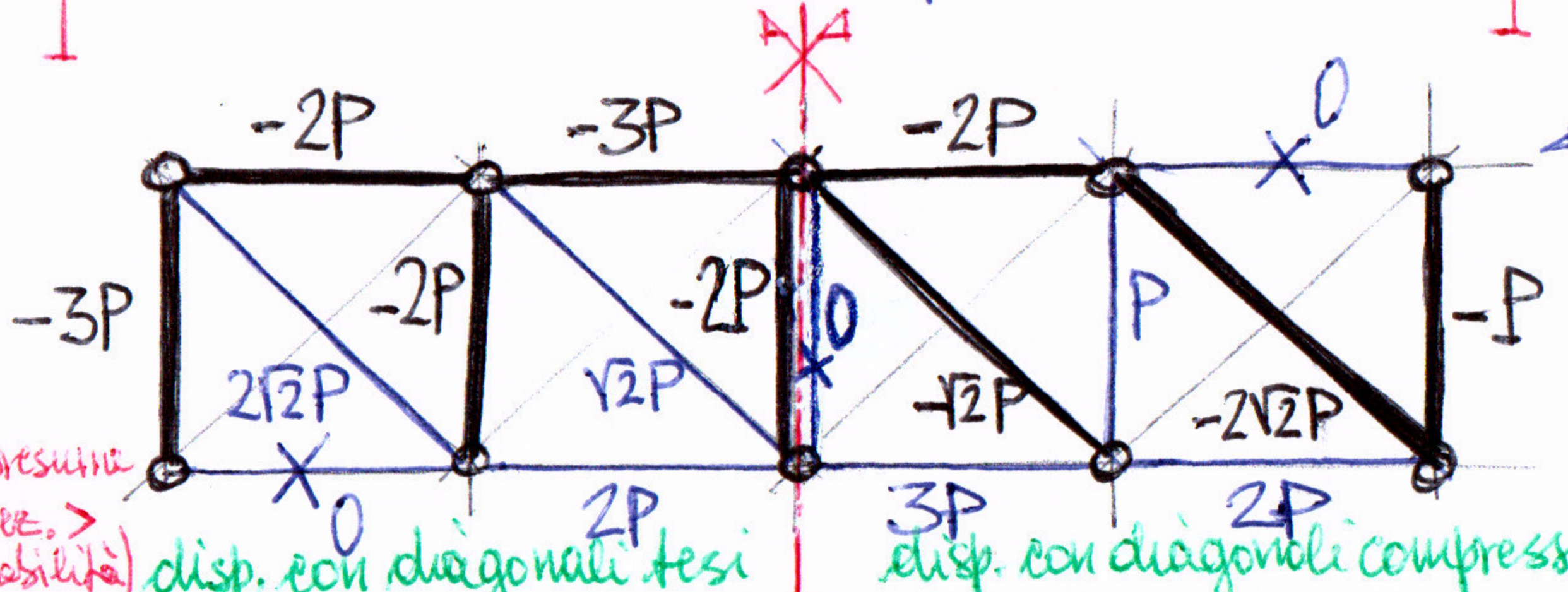
$$\begin{cases} \sum M_D^{sn} = 0 \Rightarrow N_6 = 2P \\ \sum F_y^{sn} = 0 \Rightarrow N_5 = -2P \\ (\sum M_C^{sn} = 0 \Rightarrow N_4 = -2P) \end{cases}$$



$$\begin{cases} \sum M_E^{sn} = 0 \Rightarrow N_8 = -3P \\ \sum F_y^{sn} = 0 \Rightarrow N_7 = \sqrt{2}P \\ (\sum M_D^{sn} = 0 \Rightarrow N_6 = 2P) \end{cases}$$

In genere, l'uso combinato dei due metodi consente di risolvere l'intera travatura reticolare

- si traccia il quadro finale con le azioni assiali ottenute (in genere con puntone a linea più spessa)
- oppure rappresentes. in forme tabellare



Due rappresentazioni:
- a sn. travatura con diagonali tesi (disposit. opportune)
- a ds. travatura con diagonali compressi