

Sintesi della soluzione della prova scritta dell'11 luglio 2015

**Problema.** Nel sistema di figura 1 le travi di cornice AC, CD, DI e GI sono flessibili ma inestensibili, la trave DE è rigida, mentre le altre travi interne sono estensibili. In corrispondenza delle sezioni A e G agiscono dei carichi concentrati d'intensità  $P$ . Inoltre, le travi BH e DE presentano i difetti di lunghezza indicati in figura.

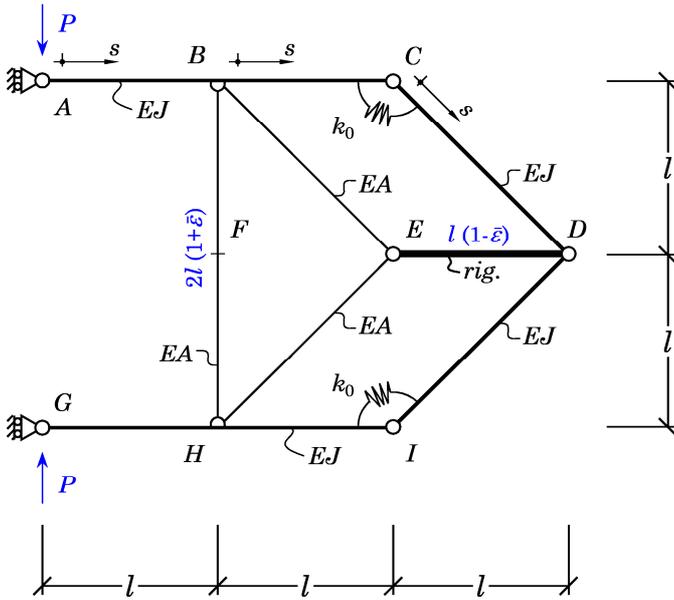


Figura 1

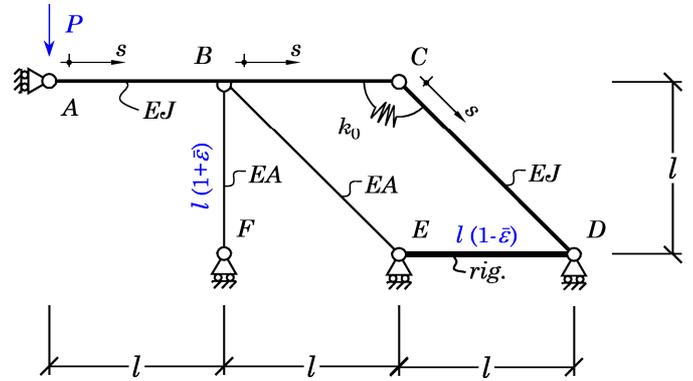


Figura 2

Considerazioni di simmetria, qui omesse per ragioni di brevità, consentono lo studio del sistema di figura 2.

1) Il sistema è una volta staticamente non determinato. Nella risoluzione mediante il metodo delle forze, si sceglie come incognita iperstatica  $X_1$  il valore dello sforzo normale nell'asta DE. Il sistema può allora essere decomposto nella somma seguente [ $\mathbf{F}^{(e)} = \mathbf{F}^{(0)} + X_1 \mathbf{F}^{(1)}$ ]:

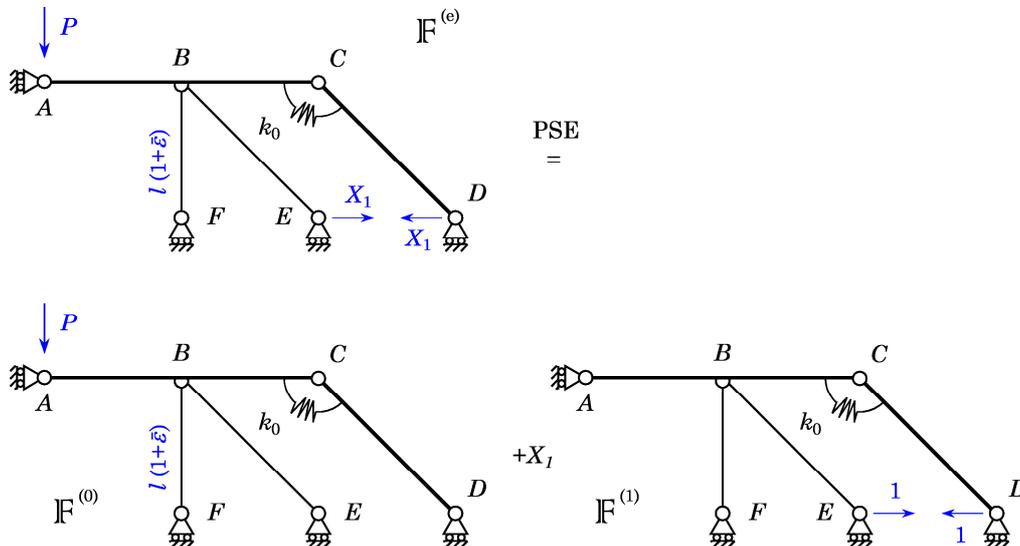


Figura 3

Considerazioni di equilibrio consentono di determinare facilmente le reazioni vincolari esterne per i sistemi  $\mathbf{F}^{(0)}$  e  $\mathbf{F}^{(1)}$ . I due sistemi sono rappresentati nelle figure 4 e 5.

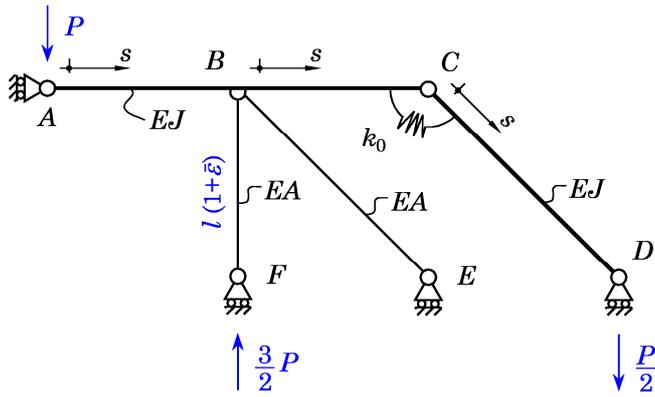


Figura 4: Sistema  $\mathbf{F}^{(0)}$ .

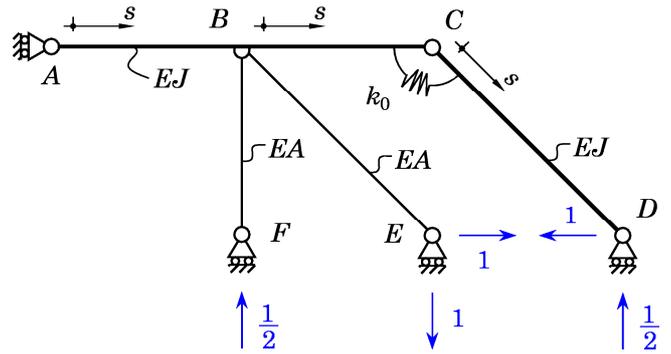


Figura 5: Sistema  $\mathbf{F}^{(1)}$ .

Le CdS nei vari tratti e nei sistemi  $\mathbf{F}^{(0)}$  e  $\mathbf{F}^{(1)}$  sono raccolte nella tabella seguente, nella quale,  $s \in (0, l)$  per AB e  $BC$  e  $s \in (0, \sqrt{2}l)$  per CD.

	$N_1$	$T_1$	$M_1$	$N_2$	$T_2$	$M_2$
AB	0	$-P$	$-Ps$	0	0	0
BC	0	$\frac{P}{2}$	$-Pl + \frac{P}{2}s$	-1	$-\frac{1}{2}$	$-\frac{s}{2}$
CD	$\frac{\sqrt{2}}{4}P$	$\frac{\sqrt{2}}{4}P$	$-\frac{\sqrt{2}}{4}P(\sqrt{2}l-s)$	$-\frac{3}{4}\sqrt{2}$	$\frac{\sqrt{2}}{4}$	$-\frac{\sqrt{2}}{4}(\sqrt{2}l-s)$
BE	0	0	0	$\sqrt{2}$	0	0
BF	$-\frac{3}{2}P$	0	0	$-\frac{1}{2}$	0	0

I diagrammi quotati delle CdS sono rappresentati nella figura 6.

I coefficienti di Müller-Breslau sono i seguenti:

$$\eta_1 = \bar{\epsilon}l; \quad \eta_{10} = \frac{1}{4} \frac{Pl^2}{k_0} + \frac{3}{4} \frac{Pl}{EA} + \frac{2+\sqrt{2}}{12} \frac{Pl^3}{EJ} - \frac{\bar{\epsilon}l}{2}; \quad \eta_{11} = \frac{1}{4} \frac{l^2}{k_0} + \left(\frac{1}{4} + 2\sqrt{2}\right) \frac{l}{EA} + \frac{1}{4} \left(1 + \frac{\sqrt{2}}{3}\right) \frac{l^3}{EJ}.$$

Conseguentemente,

$$X_1 = \frac{\bar{\epsilon}l - \eta_{10}}{\eta_{11}}; \quad \rightarrow \quad X_1 = \frac{6EA \bar{\epsilon} - \left[3 + \frac{EA l}{k_0} + \frac{2+\sqrt{2}}{3} \frac{EA l^2}{EJ}\right] P}{1 + 8\sqrt{2} + \frac{EA l}{k_0} + \frac{3+\sqrt{2}}{3} \frac{EA l^2}{EJ}}.$$

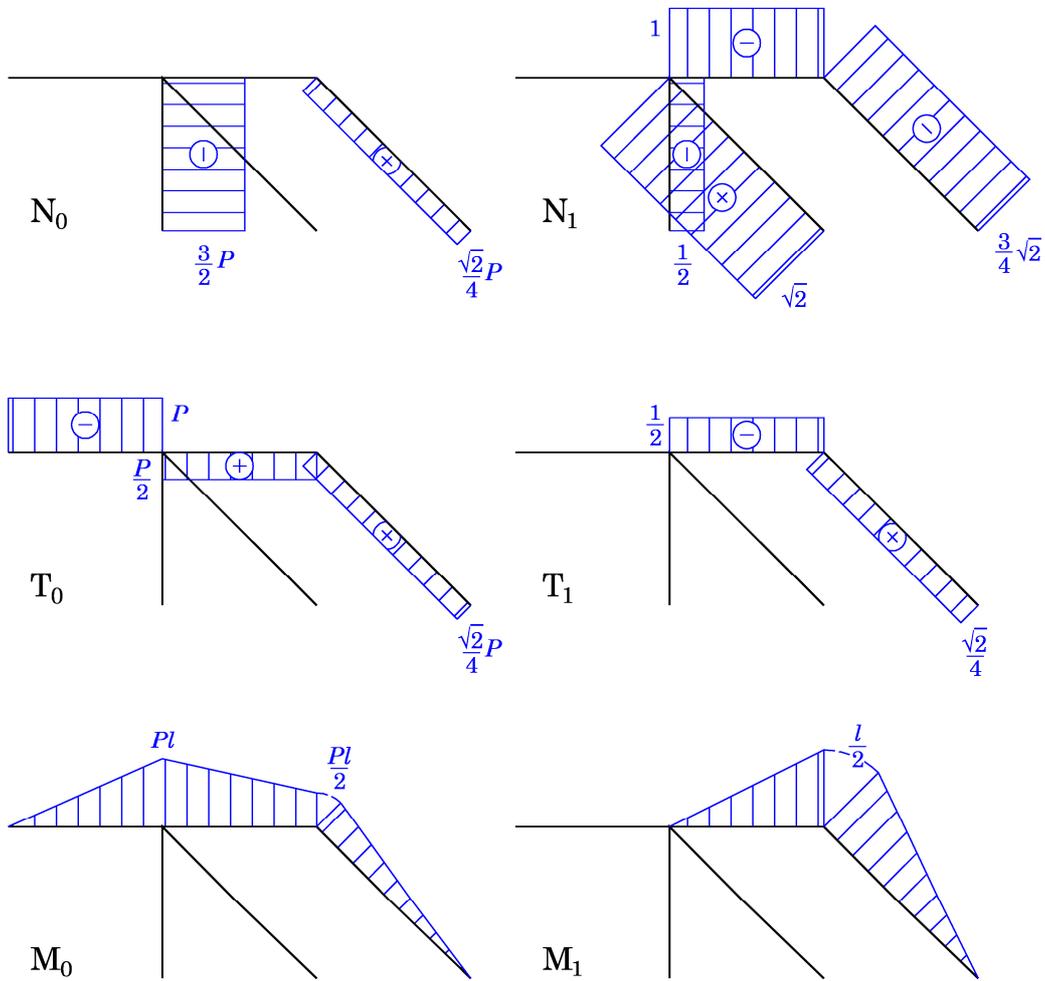


Figura 6

2) Le equazioni differenziali e le condizioni al bordo per i tratti  $AB$  (tratto 1),  $BC$  (tratto 2) e  $CD$  (tratto 3) che consentono di risolvere il problema mediante il metodo della linea elastica sono le seguenti (figura 2):

$$EJv_i^{IV} = 0; \quad \text{per } i = 1, 2, 3;$$

$$\begin{aligned} 1. -EJv_1^{II}(0) &= 0; & 2. -EJv_1^{III}(0) &= -P; & 3. v_1(l) &= v_2(0); \\ 4. v_1^I(l) &= v_2^I(0); & 5. -EJv_1^{II}(l) &= -EJv_2^{II}(0); & 6. v_3(0) &= \frac{1}{\sqrt{2}}v_2(l); \\ 7. -EJv_2^{II}(l) &= -EJv_3^{II}(0); & 8. -EJv_3^{III}(0) &= k_0[v_2^I(l) - v_3^I(0)]; & 9. v_3(l) &= -v_3(0); \\ 10. -EJv_3^{II}(l) &= 0; & 11. -EJ[v_1^{III}(l) - v_2^{III}(0)] &= N_{BF} + \frac{\sqrt{2}}{2}N_{BE}; & 12. -EJv_3^{III}(0) &= \frac{N_{BE}}{2} - \frac{\sqrt{2}}{2}EJv_2^{III}(l). \end{aligned}$$

Gli sforzi  $N_{BE}$  e  $N_{BF}$ , presenti nelle relazioni precedenti, possono essere espressi facilmente in funzione degli spostamenti delle sezioni di estremità delle aste  $BE$  e  $DF$ :

$$N_{BE} = \frac{EA}{2l} [\bar{\epsilon}l - \sqrt{2}v_3(l) - v_2(0)]; \quad N_{BF} = -EA \left[ \bar{\epsilon} + \frac{v_2(0)}{l} \right].$$

Nel ricavare le relazioni precedenti si è tenuto conto: del fatto che la sezione  $B$  si può spostare solo verticalmente (a causa dell'instensibilità della trave  $AC$  e della condizione di vincolo in  $A$ ); del fatto che gli spostamenti orizzontali della sezione  $F$  non contribuiscono alla deformata estensionale della trave  $BF$ ; del fatto che lo spostamento orizzontale della sezione  $E$ ,  $u_E$ , può essere posto facilmente in relazione con lo spostamento orizzontale  $u_D$  della sezione  $D$ :  $u_E = \bar{\epsilon}l + u_D$ , con  $u_D = -\sqrt{2}v_3(l)$ .

[Nelle relazioni precedenti  $u_E$  e  $u_D$  sono, rispettivamente, le componenti degli spostamenti di  $E$  e di  $D$  nella direzione orizzontale orientata da  $E$  verso  $D$ ].