UNIVERSITÀ DI PISA – Facoltà di Ingegneria



Scienza delle Costruzioni (CdLM in Ingegneria Edile – Architettura)

A.A. 2011/2012

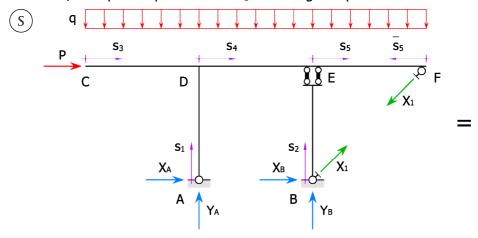
Docenti: Salvatore Sergio LIGARÒ & Paolo Sebastiano VALVO

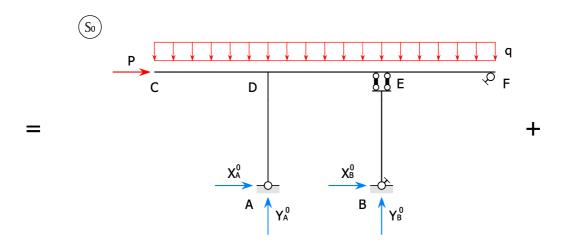
Web: www.dic.unipi.it/paolovalvo/sdc_edarch.html

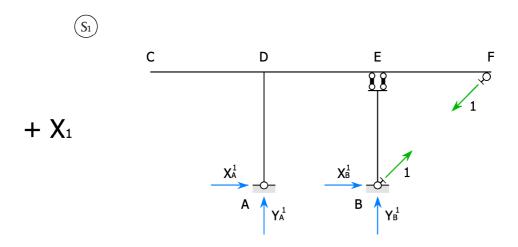
Prova scritta del 15 giugno 2012 - Soluzione

Problema A

Si risolve il problema col metodo delle forze, scegliendo come incognita iperstatica X_1 la forza normale nell'asta BF. Pertanto, il sistema S, equivalente a quello effettivo, è decomposto nella somma del sistema S_0 , in cui agiscono le azioni esterne, e del sistema S_1 , in cui agisce l'incognita iperstatica assunta unitaria, moltiplicato per il valore X_1 dell'incognita iperstatica stessa.







UNIVERSITÀ DI PISA - Facoltà di Ingegneria



Scienza delle Costruzioni (CdLM in Ingegneria Edile – Architettura)

A.A. 2011/2012

Docenti: Salvatore Sergio LIGARÒ & Paolo Sebastiano VALVO

Web: www.dic.unipi.it/paolovalvo/sdc_edarch.html

Sistema So

Mediante le equazioni di equilibrio statico, si determinano le reazioni vincolari e le caratteristiche della sollecitazione nel sistema S_0 . Le reazioni vincolari risultano

$$X_A^0 = -qL$$
, $Y_A^0 = \frac{1}{2}qL$, $X_B^0 = 0$, $Y_B^0 = \frac{5}{2}qL$.

Le caratteristiche della sollecitazione hanno le espressioni riportate nella tabella seguente.

Trave n.	Estremi IJ	Ascissa	Forza normale $N_{\scriptscriptstyle {\rm IJ}}^{\scriptscriptstyle 0}$	Forza di taglio $T_{{\scriptscriptstyle I}{\scriptscriptstyle J}}^{\scriptscriptstyle 0}$	Momento flettente $M^0_{\scriptscriptstyle {\rm IJ}}$
1	AD	$0 \le s_1 \le L$	$-\frac{1}{2}qL$	qL	qLs ₁
2	BE	$0 \le s_2 \le L$	$-\frac{5}{2}qL$	0	0
3	CD	$0 \le s_3 \le L$	-qL	-qs ₃	$-\frac{1}{2}qs_3^2$
4	DE	$0 \le s_4 \le L$	0	$-\frac{1}{2}qL-qs_4$	$\frac{1}{2}qL^{2} - \frac{1}{2}qLs_{4} - \frac{1}{2}qs_{4}^{2}$
5	EF	$0 \le s_5 \le L$ $(\overline{s}_5 = L - s_5)$	0	$q\overline{s}_{5}$	$-\frac{1}{2}q\overline{s}_{\scriptscriptstyle{5}}^{\scriptscriptstyle{2}}$

Sistema S₁

Analogamente, imponendo l'equilibrio statico nel sistema S_1 , si trovano le reazioni vincolari

$$X_{A}^{1}=\frac{\sqrt{2}}{2}\,,\quad Y_{A}^{1}=0\,,\quad X_{B}^{1}=-\frac{\sqrt{2}}{2}\,,\quad Y_{B}^{1}=0.$$

Le caratteristiche della sollecitazione hanno le espressioni riportate nella tabella seguente.

Trave n.	Estremi IJ	Ascissa	Forza normale $N_{\scriptscriptstyle {\rm IJ}}^1$	Forza di taglio $T^1_{\scriptscriptstyle \mathrm{IJ}}$	Momento flettente $M^1_{\rm IJ}$
1	AD	$0 \le s_1 \le L$	0	$-\frac{\sqrt{2}}{2}$	$-\frac{\sqrt{2}}{2}$ s ₁
2	BE	$0 \le s_2 \le L$	$-\frac{\sqrt{2}}{2}$	0	0
3	CD	$0 \le s_3 \le L$	0	0	0
4	DE	$0 \le s_4 \le L$	$-\frac{\sqrt{2}}{2}$	0	$-\frac{\sqrt{2}}{2}L$
5	EF	$0 \le s_5 \le L$ $(\overline{s}_5 = L - s_5)$	$-\frac{\sqrt{2}}{2}$	$\frac{\sqrt{2}}{2}$	$-\frac{\sqrt{2}}{2}\overline{s}_{5}$



UNIVERSITÀ DI PISA – Facoltà di Ingegneria

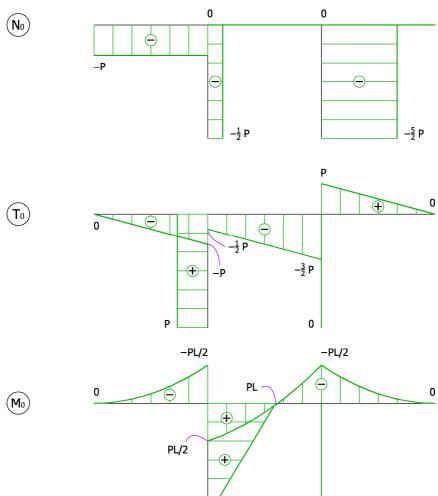
Scienza delle Costruzioni (CdLM in Ingegneria Edile – Architettura)

A.A. 2011/2012

Docenti: Salvatore Sergio LIGARÒ & Paolo Sebastiano VALVO

Web: www.dic.unipi.it/paolovalvo/sdc_edarch.html

Diagrammi delle caratteristiche della sollecitazione nel sistema So



0

UNIVERSITÀ DI PISA - Facoltà di Ingegneria



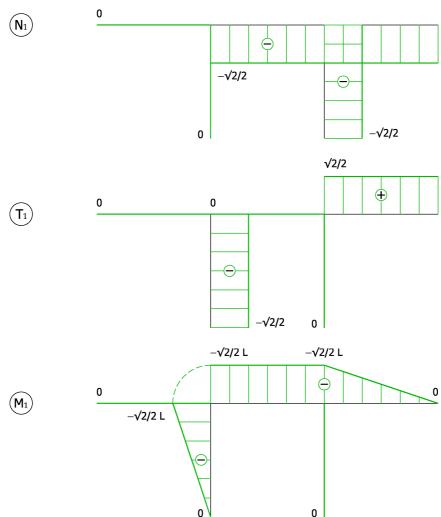
Scienza delle Costruzioni (CdLM in Ingegneria Edile – Architettura)

A.A. 2011/2012

Docenti: Salvatore Sergio LIGARÒ & Paolo Sebastiano VALVO

Web: www.dic.unipi.it/paolovalvo/sdc_edarch.html

Diagrammi delle caratteristiche della sollecitazione nel sistema S₁



Determinazione dell'incognita iperstatica

Per il sistema in esame, l'equazione di Müller-Breslau risulta

$$\eta_1 = \eta_{10} + X_1 \eta_{11}$$

dove

$$\eta_1 = -\sqrt{2} \, \frac{L}{EA} \, X_1 \, .$$

Applicando il Teorema dei lavori virtuali, si calcolano i valori degli altri coefficienti:

$$\begin{split} \boldsymbol{\mathcal{L}}_{e}^{1\to0} &= 1 \cdot \eta_{10} = \boldsymbol{\mathcal{L}}_{1}^{1\to0} = \int\limits_{\Omega} M_{IJ}^{1} \ \kappa_{IJ}^{0} \ ds = \int\limits_{\Omega} M_{IJ}^{1} \ \frac{M_{IJ}^{0}}{EJ} \ ds \quad \Rightarrow \quad \eta_{10} = -\frac{7\sqrt{2}}{48} \frac{qL^{4}}{EJ}; \\ \boldsymbol{\mathcal{L}}_{e}^{1\to1} &= 1 \cdot \eta_{11} = \boldsymbol{\mathcal{L}}_{1}^{1\to1} = \int\limits_{\Omega} M_{IJ}^{1} \ \kappa_{IJ}^{1} \ ds = \int\limits_{\Omega} M_{IJ}^{1} \ \frac{M_{IJ}^{1}}{EJ} \ ds \quad \Rightarrow \quad \eta_{11} = \frac{5}{6} \frac{L^{3}}{EJ}. \end{split}$$

Infine, si determina il valore dell'incognita iperstatica

$$X_{_{1}} = \frac{7}{4} \frac{qL}{5\sqrt{2} + 12 \frac{EJ}{EAL^{2}}}.$$

UNIVERSITÀ DI PISA - Facoltà di Ingegneria



Scienza delle Costruzioni (CdLM in Ingegneria Edile – Architettura)

A.A. 2011/2012

Docenti: Salvatore Sergio LIGARÒ & Paolo Sebastiano VALVO

Web: www.dic.unipi.it/paolovalvo/sdc_edarch.html

Problema B

Rispetto al sistema di riferimento fissato Ox₁x₂, il gradiente di spostamento risulta

$$\mathbf{H} = \frac{\partial \mathbf{u}}{\partial \mathbf{x}_0} \equiv [\mathbf{H}] = \begin{bmatrix} \frac{\partial u_1}{\partial x_1^0} & \frac{\partial u_1}{\partial x_2^0} \\ \frac{\partial u_2}{\partial x_1^0} & \frac{\partial u_2}{\partial x_2^0} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \epsilon \frac{\mathbf{x}_2^0}{a} & \epsilon \frac{\mathbf{x}_1^0}{a} \\ \epsilon \frac{\pi}{2} \cos \frac{\pi \mathbf{x}_1^0}{2a} & 0 \end{bmatrix};$$

da quest'ultimo, si possono ricavare il gradiente di trasformazione,

$$\mathbf{F} = \mathbf{H} + \mathbf{I} \equiv [\mathbf{F}] = \begin{bmatrix} 1 + \varepsilon \frac{\mathsf{X}_2^0}{\mathsf{a}} & \varepsilon \frac{\mathsf{X}_1^0}{\mathsf{a}} \\ \varepsilon \frac{\pi}{2} \cos \frac{\pi \mathsf{X}_1^0}{2\mathsf{a}} & 1 \end{bmatrix},$$

ed il tensore di deformazione di Green-Lagrange,

$$\mathbf{G} = \frac{1}{2} (\mathbf{F}^\mathsf{T} \mathbf{F} - \mathbf{I}) \equiv [G] = \begin{bmatrix} \epsilon \frac{x_2^0}{a} + \frac{1}{2} \epsilon^2 [(\frac{x_2^0}{a})^2 + \frac{\pi^2}{4} \cos^2 \frac{\pi x_1^0}{2a}] & \frac{1}{2} \epsilon [\frac{x_1^0}{a} + \frac{\pi}{2} \cos \frac{\pi x_1^0}{2a}] + \frac{1}{2} \epsilon^2 \frac{x_1^0 x_2^0}{a^2} \\ \frac{1}{2} \epsilon [\frac{x_1^0}{a} + \frac{\pi}{2} \cos \frac{\pi x_1^0}{2a}] + \frac{1}{2} \epsilon^2 \frac{x_1^0 x_2^0}{a^2} & \frac{1}{2} \epsilon^2 (\frac{x_1^0}{a})^2 \end{bmatrix} .$$

Se $\varepsilon \ll 1$, vale l'ipotesi di piccole deformazioni, per cui

$$\mathbf{G} \cong \mathbf{E} = \text{sym } \mathbf{H} \equiv [\mathsf{E}] = \begin{bmatrix} \epsilon \frac{\mathsf{X}_2^0}{\mathsf{a}} & \frac{1}{2} \epsilon \left(\frac{\mathsf{X}_1^0}{\mathsf{a}} + \frac{\pi}{2} \cos \frac{\pi \mathsf{X}_1^0}{2\mathsf{a}} \right) \\ \frac{1}{2} \epsilon \left(\frac{\mathsf{X}_1^0}{\mathsf{a}} + \frac{\pi}{2} \cos \frac{\pi \mathsf{X}_1^0}{2\mathsf{a}} \right) & 0 \end{bmatrix}.$$

La variazione locale di area è data dalla formula di Nanson,

$$\mathbf{n} dA = J \mathbf{F}^{-T} \mathbf{n}_0 dA_0$$

dove

J = det **F** = 1 +
$$\varepsilon \frac{X_2^0}{a} - \varepsilon^2 \frac{\pi}{2} \frac{X_1^0}{a} \cos \frac{\pi X_1^0}{2a}$$

e $\mathbf{n} = \mathbf{n}_0 \equiv \{0, 0, 1\}^{\mathsf{T}}$. Pertanto, la variazione di area dell'intera regione Ω_0 risulta

$$\Delta A = A - A_0 = \int\limits_{\Omega_0} \left(J - 1 \right) \, dA_0 = \int_0^{2a} [\int_0^a \epsilon \frac{x_2^0}{a} - \epsilon^2 \, \frac{\pi}{2} \frac{x_1^0}{a} \cos \frac{\pi x_1^0}{2a} \, dx_2^0] \, dx_1^0 = \dots = \epsilon a^2 + \frac{4}{\pi} \epsilon^2 a^2 \, .$$

Nell'ipotesi di piccole deformazioni,

$$\Delta A \cong \int\limits_{\Omega} \left(\epsilon_1 + \epsilon_2\right) \, dA_0 = \int_0^{2a} \bigl[\int_0^a \epsilon \frac{x_2^0}{a} \, dx_2^0\bigr] \, dx_1^0 = \cdots = \epsilon a^2 \, .$$