

Travature Elastiche Iperstatiche con Appoggi Cedevoli Elasticamente: il “problema” dei *segni* di η_c

Davide Tonelli

Novembre 2013

1 Introduzione

Il principio dei lavori virtuali afferma che per un qualunque sistema in equilibrio vale la relazione *L.v.e. = L.v.i.*. Nella fattispecie per un generico sistema di travi elastiche, preso un sistema *A* di forze - sollecitazioni ausiliario ed un sistema *B* di spostamenti - deformazioni effettivo, si ha (cito testualmente Belluzzi I, par. 326):

$$L_e = \sum P_a \delta_b + \sum C_a \gamma_b$$

essendo δ_b gli spostamenti dei punti d'applicazione dei carichi P_a valutati nella direzione e verso dei P_a , e γ_b i cedimenti (anelastici ed elastici) dei vincoli (esterni ed interni (ossia sconnessioni)) valutati nella direzione e verso delle C_a ; banalmente poi il lavoro virtuale interno risulta:

$$L_i = \int_s N_a d\epsilon_b + \int_s M_a d\phi_b + \int_s T_a d\eta_b + \int_s M_{T_a} d\theta_b$$

Nel caso di vincoli cedevoli anelasticamente i γ_b sono noti a priori in modulo, direzione e segno. Nel caso di vincoli cedevoli elasticamente (vedi Figura 1) i γ_b sono funzione delle incognite iperstatiche e vanno esplicitati in funzione di essi. La determinazione del segno del coefficiente η_c non rappresenta un problema in quanto scaturisce in maniera automatica dal calcolo. Si prenda ad esempio come riferimento il caso della travata a 3 campate e 2 appoggi cedevoli di Figura 1. Si vogliono calcolare i momenti iperstatici agli appoggi intermedi e dunque si assume come sistema principale quello della trave con due svincoli a momento in corrispondenza degli appoggi intermedi. Si andranno dunque a scrivere due equazioni di congruenza nel seguente modo¹:

¹A - Convezioni di Positività - assumo positive le rotazioni assolute antiorarie ϕ e le rotazioni relative $\Delta\phi = \phi_{sx} - \phi_{dx}$.

B - v è il numero di vincoli elastici presenti nella struttura.

C - Il *segno* - è dovuto al fatto che il termine η_{1ce} fa parte del primo membro, e dunque per farlo comparire al secondo è necessario cambiargli il segno.

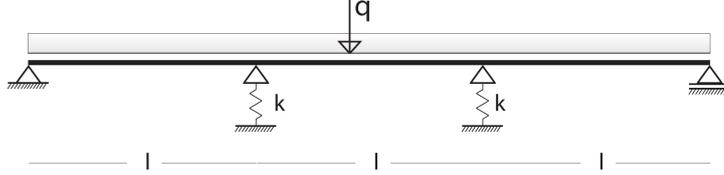


Figura 1: Trave a 3 campate con appoggi intermedi cedevoli.

$$\begin{aligned}
 \eta_1 &= \eta_{10} + X_1 \eta_{11} + X_2 \eta_{12} + \eta_{1ce} \\
 \eta_{10} &= 2 \cdot \frac{ql^3}{24EJ} \\
 \eta_{11} &= -2 \cdot \frac{l}{3EJ} \\
 \eta_{12} &= -\frac{l}{6EJ} \\
 \eta_{1ce} &= -\sum_v \frac{R_1 R}{k} = -\sum_v \left[\frac{R_1 R_0}{k} + X_1 \frac{R_1 R_1}{k} + X_2 \frac{R_1 R_2}{k} \right] = \\
 &= - \left[\left(ql \cdot \frac{2}{l} \cdot \frac{1}{k} + X_1 \cdot \frac{4}{kl^2} - X_2 \cdot \frac{2}{kl^2} \right) + \right. \\
 & \left. + \left(-ql \cdot \frac{1}{l} \cdot \frac{1}{k} + X_1 \cdot \frac{1}{kl^2} - X_2 \cdot \frac{2}{kl^2} \right) \right]
 \end{aligned} \tag{1}$$

$$\begin{aligned}
 \eta_2 &= \eta_{20} + X_1 \eta_{21} + X_2 \eta_{22} + \eta_{2ce} \\
 \eta_{20} &= 2 \cdot \frac{ql^3}{24EJ} \\
 \eta_{21} &= -\frac{l}{6EJ} \\
 \eta_{22} &= -2 \cdot \frac{l}{3EJ} \\
 \eta_{2ce} &= -\sum_v \frac{R_2 R}{k} = -\sum_v \left[\frac{R_2 R_0}{k} + X_1 \frac{R_2 R_1}{k} + X_2 \frac{R_2 R_2}{k} \right] = \\
 &= - \left[\left(-ql \cdot \frac{1}{l} \cdot \frac{1}{k} - X_1 \cdot \frac{2}{kl^2} - X_2 \cdot \frac{1}{kl^2} \right) + \right. \\
 & \left. + \left(ql \cdot \frac{2}{l} \cdot \frac{1}{k} - X_1 \cdot \frac{2}{kl^2} + X_2 \cdot \frac{4}{kl^2} \right) \right]
 \end{aligned} \tag{2}$$

Riscrivendo e raggruppando le precedenti due equazioni otteniamo:

$$\begin{aligned}
 X_1 \cdot \left(\frac{2}{3} \frac{l}{EJ} + \frac{5}{kl^2} \right) + X_2 \left(\frac{l}{6EJ} - \frac{4}{kl^2} \right) &= \left(\frac{ql^3}{12EJ} - \frac{q}{k} \right) \\
 X_1 \cdot \left(\frac{l}{6EJ} - \frac{4}{kl^2} \right) + X_2 \left(\frac{2}{3} \frac{l}{EJ} + \frac{5}{kl^2} \right) &= \left(\frac{ql^3}{12EJ} - \frac{q}{k} \right)
 \end{aligned} \tag{3}$$

Risolviendo il sistema per vari valori di rigidezza k si ottengono i valori numerici dei momenti iperstatici agli appoggi X_1 e X_2 . La Tabella 1 riporta i suddetti valori, messi a confronto con i medesimi ottenuti da codice FEM *Straus7 2.3*.

	k= ∞	k=300	k=30	k=10	k=5	k=3	k=0,3	k=0
M								
Metodo Forze	-100	-98,8	-87,8	-64,2	-30,7	10,8	48,1	1000
M								
Straus	-100	-98,8	-88,4	-65,9	-33,8	6,0	46,8	1000

Tabella 1: Tabella Riassuntiva e Comparativa: k ($\frac{kN}{cm}$), M (kNm).