

Università degli studi di Bergamo

Scuola di Ingegneria (Dolmine)

CCS Ingegneria Edile

LM-24 Ingegneria delle Costruzioni Edili

Dinamica, Instabilità e Anelasticità delle Strutture

(ICAR/08 - SdC ; 6 CFU)

A.A. 2021/2022

prof. Egidio RIZZI

egidio.rizzi@unibg.it

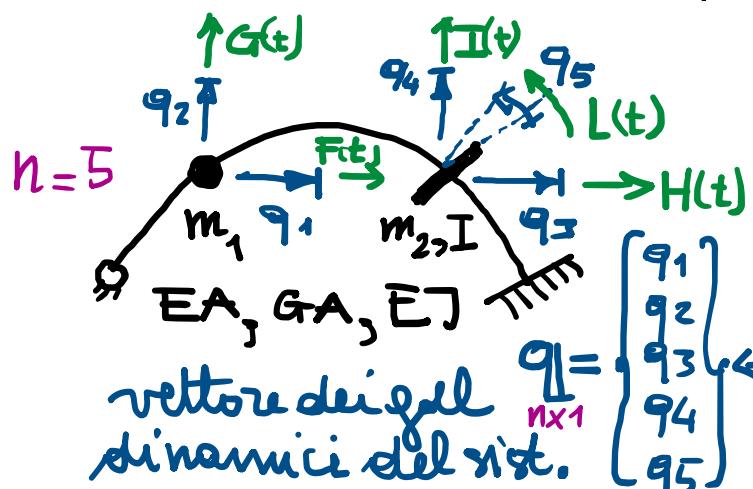
LEZIONE 11

Sistemi dinamici discreti a più gradi di libertà (MDOF)

- Generalizzazione dei sistemi SDOF

- Rappresentativi di sistemi reali

+ Impostazione generale per un sistema strutturale elastico lineare (non smorzato):



Generalizzazione (legge di Hooke):

$$E = K\vec{q} \Leftrightarrow E_i = \sum_j K_{ij} q_j$$

matrice di rigidezza $n \times n$ coefficienti di rigidezza (n^2)

K_{ij} = Forza elastica in i per spostamento unitario in j .

intrinsecamente discreti

sistemi continui

"discretizzati": ∞ gall \rightarrow n gall

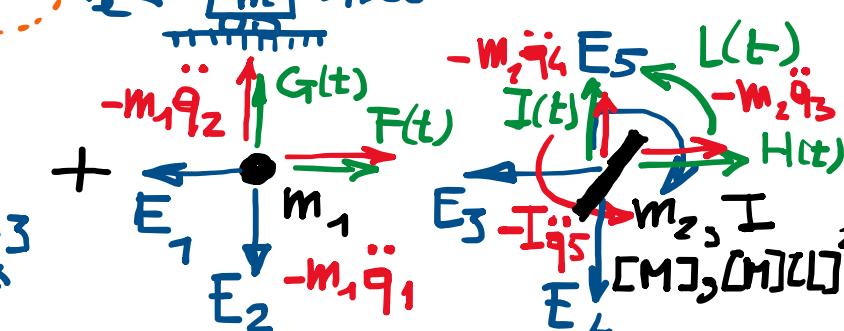
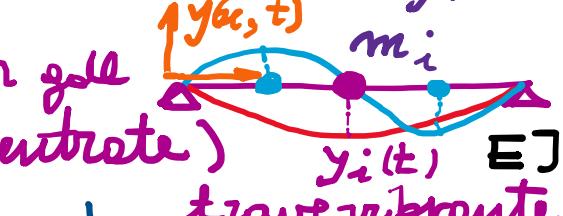
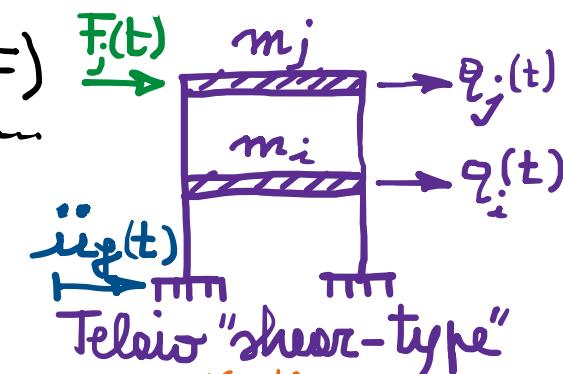
lumped mass (masse concentrate)

SDOF

MDOF

$$\vec{E} = \begin{bmatrix} E_1 \\ E_2 \\ E_3 \\ E_4 \\ E_5 \end{bmatrix}$$

vettore delle forze elastiche $E_i(q_j)$

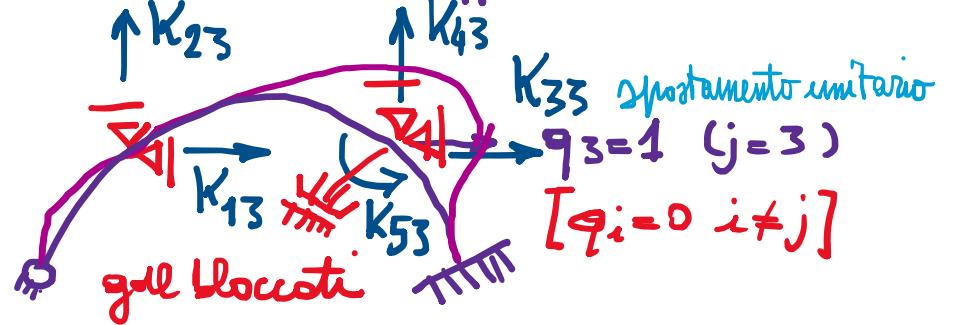


Equazioni del moto (d'Alembert)

$$\begin{cases} m_1 \ddot{q}_1 + E_1 = F(t) \\ m_1 \ddot{q}_2 + E_2 = G(t) \\ m_2 \ddot{q}_3 + E_3 = H(t) \\ m_2 \ddot{q}_4 + E_4 = I(t) \\ I \ddot{q}_5 + E_5 = L(t) \end{cases}$$

$n = 5$
 n° dei gall
"equilibrio dinamico" del sist.

Illustrazione dei coeff. di rigidezza (vedi "metodo degli spostamenti")



$$\begin{bmatrix} E_1 \\ \vdots \\ E_i \\ \vdots \\ E_n \end{bmatrix}_{n \times 1} = \begin{bmatrix} K_{11} & \cdots & K_{1j} & \cdots & K_{1n} \\ \vdots & \ddots & \vdots & \ddots & \vdots \\ K_{ij} & \cdots & K_{jj} & \cdots & K_{jn} \\ \vdots & \ddots & \vdots & \ddots & \vdots \\ K_{n1} & \cdots & K_{nj} & \cdots & K_{nn} \end{bmatrix}_{n \times n} \begin{bmatrix} q_1 \\ \vdots \\ q_j \\ \vdots \\ q_n \end{bmatrix}_{n \times 1}$$

matrice
rigidezza

$$\Leftrightarrow \mathbf{E} = \mathbf{K} \mathbf{q} \quad (q = \mathbf{K}^{-1} \mathbf{E})$$

Visione duale ("metodo delle forze")

Matrice di cedevolezza:

$$\mathbf{q} = \eta^T \mathbf{E} \Rightarrow \eta = \mathbf{K}^{-1}; \mathbf{K} = \eta^{-1}$$

$E_2 = 1$ forza unitaria

 $q_i = \sum \eta_{ij} E_j$

coeff. di influenza: spostamenti in i per effetto di forza unitaria in j

• Forze di inerzia

$$-F_I = M\ddot{q} \Leftrightarrow -F_{Ii} = M_{ij}\ddot{q}_j$$

matrice di massa (d'inerzia)

- forza in i per eff. disacceler. unitaria in j

forma quadratica associata a M

Energia cinetica

$$T = \frac{1}{2} \dot{q}_i^T M \dot{q} > 0 \quad \forall \dot{q} \neq 0$$

$M_{ji} = M_{ij}$
 $(\text{influenza non diagonale})$

$$(P = \frac{d^2 T(\dot{q})}{dt^2})$$

matrice simmetrica e def. pos.

• Eq. m del moto (matriciale)
 $M\ddot{q} + Kq(t) = Q(t)$

c.i. + (Vedi eq.m di Lagrange)

Energia elastica (def. positiva)

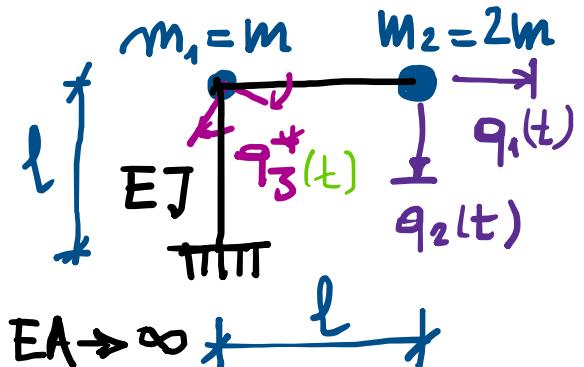
$$\mathcal{E} = \frac{1}{2} \mathbf{q}^T \mathbf{E}^T \mathbf{q} = \frac{1}{2} \mathbf{q}^T \mathbf{E} \mathbf{q} = \frac{1}{2} \mathbf{E} \cdot \mathbf{q} \cdot \mathbf{q}$$

forma quadratica associata a \mathbf{K}

$$\frac{1}{2} \mathbf{E} \eta^T \mathbf{E} = \frac{1}{2} \mathbf{q}^T \mathbf{K} \mathbf{q} > 0 \quad \forall \mathbf{q} \neq 0$$

(di reciprocità) forme quadratiche def. pos.
 Th. di Maxwell. $\eta_{ji} = \eta_{ij}$; $K_{ji} = K_{ij}$

Esempio di struttura con due gdl dinamici (e un gdl "statico")

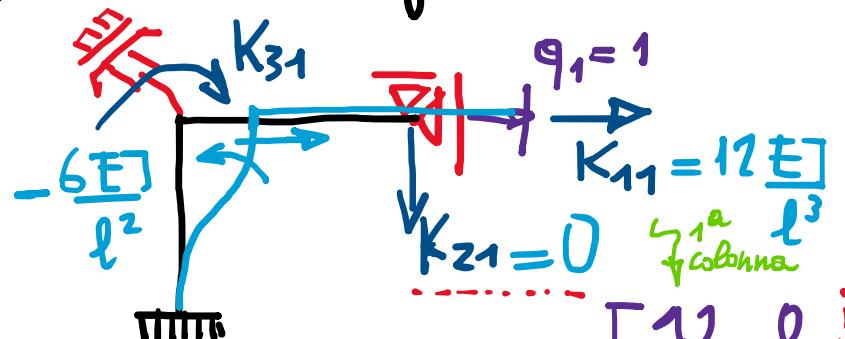


- gdl "dinamici": individuano le posizioni delle masse del sistema (utili a definire la matrice di massa) cioè l'energia cinetica / le forze (d'Alembert) e leggi di Lagrange d'inerzia
- gdl "statici": eventualmente utili ad esprimere la risposta elastica (matrice di rigidità / cedevolezza). cioè l'energia elastica

- Energia cinetica:

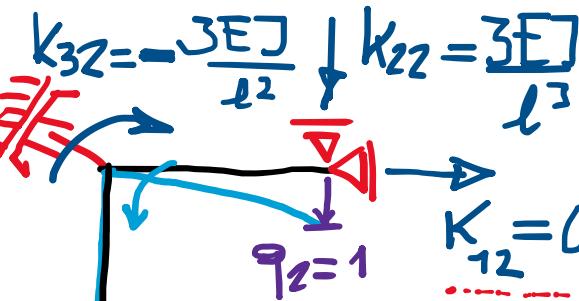
$$T = \frac{1}{2} \left[\underbrace{3m}_{m_1+m_2} \dot{q}_1^2 + \underbrace{2m}_{m_2} \dot{q}_2^2 \right] = \frac{1}{2} m [3\dot{q}_1^2 + 2\dot{q}_2^2] = \frac{1}{2} \{q_1, q_2\} M \begin{bmatrix} 3 & 0 \\ 0 & 2 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \dot{q}_1 \\ \dot{q}_2 \end{bmatrix} = \frac{1}{2} \dot{q}^T M \dot{q}$$

- Matrice di rigidità [3x3]



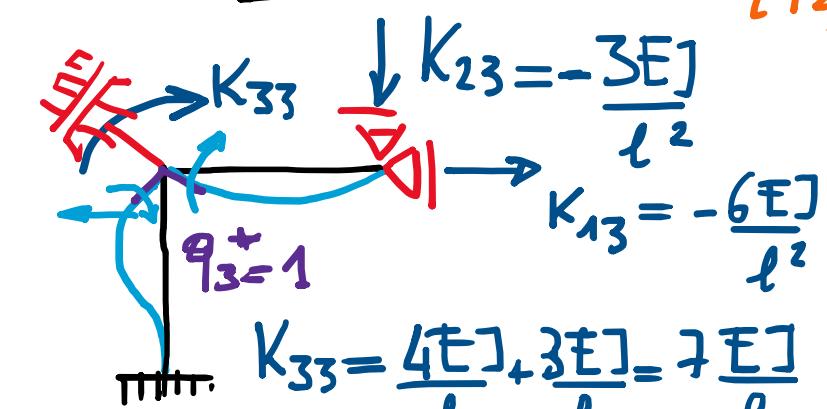
completate per colonne

$$\tilde{K} = \frac{E}{l^3} \begin{bmatrix} 12 & 0 & -6l \\ 0 & 3 & -3l \\ -6l & -3l & 7l^2 \end{bmatrix}$$



$$= \begin{bmatrix} K_{dd} & K_{ds} \\ K_{sd} & K_{ss} \end{bmatrix}$$

$$\Rightarrow K'_{dd} = \frac{6}{7} \frac{E}{l^3} \begin{bmatrix} 8 & -3 \\ -3 & 2 \end{bmatrix} = K_{2x2}$$



$$K_{33} = \frac{4E}{l} + \frac{3E}{l} = \frac{7E}{l}$$

$$K'_{dd} = \frac{6}{7} \frac{E}{l^3} \begin{bmatrix} 8 & -3 \\ -3 & 2 \end{bmatrix} = K_{2x2}$$

$$q = \begin{bmatrix} q_1 \\ q_2 \end{bmatrix}$$

Condensazione "statica" (slej goll "statici")

$$\mathbf{E} = \begin{bmatrix} E_d \\ E_s \end{bmatrix} = \underbrace{\begin{bmatrix} K_{dd} & K_{ds} \\ K_{sd} & K_{ss} \end{bmatrix}}_K \begin{bmatrix} q_d \\ q_s \end{bmatrix} \Rightarrow \begin{cases} E_d = K_{dd} q_d + K_{ds} q_s \\ E_s = K_{sd} q_d + K_{ss} q_s \end{cases}$$

inversione de
eseguire K^{-1}

eliminazione
("condensazione")
di q_s

$$E_d = (K_{dd} - K_{ds} K_{ss}^{-1} K_{sd}) q_d + K_{ds} K_{ss}^{-1} E_s \Rightarrow \underbrace{E_d - K_{ds} K_{ss}^{-1} E_s}_{\mathbf{E}'_d} = \underbrace{K'_{dd} q_d}_{\mathbf{E}'_d \text{ forze elastiche condensate (o efficei)}}$$

K'_{dd} matrice di rigidità condensata (o efficea)

- Visione duale tramite matrice di coelevolezza (2×2 o 3×3) -

$$\text{Determinazione di } \tilde{K} = \tilde{\eta}_{3 \times 3}^{-1} ; \quad K = K'_{dd} = \tilde{\eta}_{2 \times 2}^{-1}$$

Imposizione di forze unitarie $E_j = 1 \Rightarrow \eta_{ij}$ spost. in corrisp. dei q_i .

$$\tilde{\eta} = \frac{1}{6} \frac{l^3}{EJ} \begin{bmatrix} 2 & 3 & \frac{3}{2} \\ 3 & 8 & \frac{6}{2} \\ \frac{3}{2} & \frac{6}{2} & \frac{6}{2^2} \end{bmatrix} \quad (\tilde{\eta}_{2 \times 2})^{-1} = K'_{dd} = \frac{1}{l^3} K ; \quad \tilde{\eta}_{3 \times 3}^{-1} = \tilde{K} \text{ come preced.}$$

K finale 2×2

Concetti fondamentali:

- Passaggio $\xrightarrow{\text{Degree of Freedom}}$

sistemi dinamici
discreti a più gradi di libertà

$$\ddot{M}ii + c_{ii} + K_{ii} u_i(t) = F_i(t)$$

equazione del moto ($n=1$)

$\left. \begin{array}{l} \\ \end{array} \right\}$ notazione/calcolo matriciale

$$\ddot{M}\ddot{q}_i + C\dot{q}_i + Kq_i = Q_i(t)$$

equazioni del moto (n)

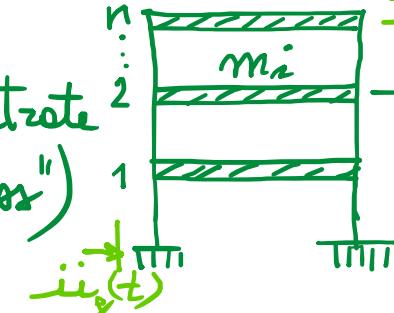
$$\text{Vettori } \ddot{q}(t) = \{\ddot{q}_i(t)\}; \quad Q(t) = \{Q_i(t)\}$$

Matrici M , C , K di masse, smorz., rigidezza.
o mezze.

systems \rightarrow

- sistemi "naturalmente" dotati di
più gradi di libertà (in numero discreto,
cioè finito):

sistema a
masse concentrate
("lumped mass")



$$F_i(t)$$

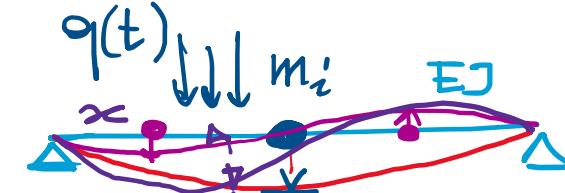
$$u_i(t) = q_i(t)$$

$i=1, 2, \dots, n$ / coordin.

Lagrangiana

telaio "shear-type" (gradi di libertà)

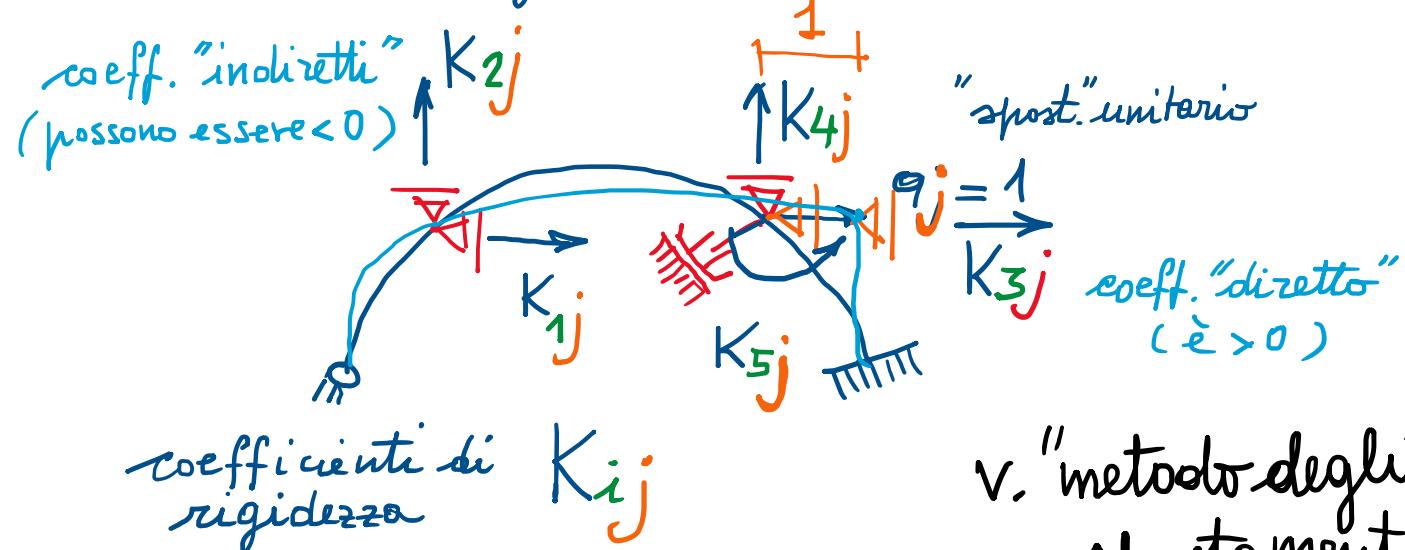
- Sistemi continui, trattati in
modo approssimato (tramite
"modellazione"):



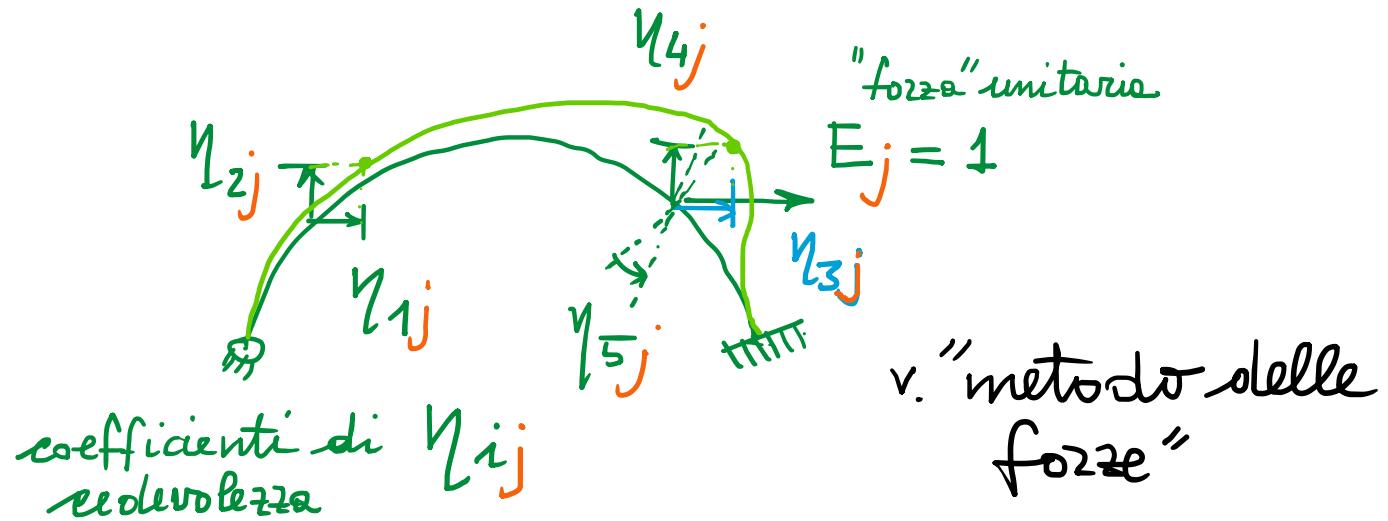
sist. continui $y(x, t)$ \propto gradi di libertà
sist. discreti $y_i(x_i, t)$ \propto gradi di libertà

discretizzazione

- Matrice di rigidezza: (elastica lineare)

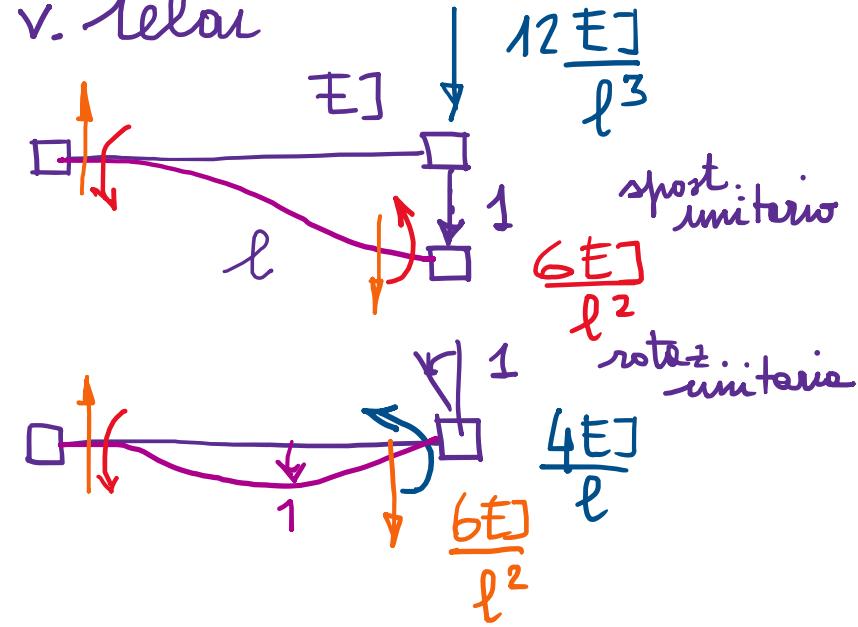


- Matrice di cedevolezza:



- esempio (coeff. codificati)

v. telai



"coeff. di influenza"

$$\gamma = \frac{1}{3} \frac{\ell^3}{E}$$

$$\gamma = \frac{1}{2} \frac{\ell^2}{E}$$

SOMMARIO (Lec. 11)

- Sistemi dinamici a più gradi di libertà (MDOF). en. potenz.
- Matrice di rigidezza/cedevolezza; energie elastiche (def. pos.). $\Sigma \stackrel{z}{=} V$
- Matrice di massa (inerzia); energia cinetica (def. pos.) T. $\stackrel{z}{\delta} = T - \Sigma$
- Equazioni del moto (princ. di d'Alembert - "eq. dinamico"; eq. di Legrange).

— o —

- Esempio di telaio con due gradi dinamici e un grado "statico".
- Condensazione statica, e definire la matrice di rigidezza associata ai soli gradi dinamici.
- Scrivere delle matrici di rigidezza/cedevolezza (m. spost./forze).

Next step: Mooli principali di vibrare (oscillazioni libere del sistema MDOF).