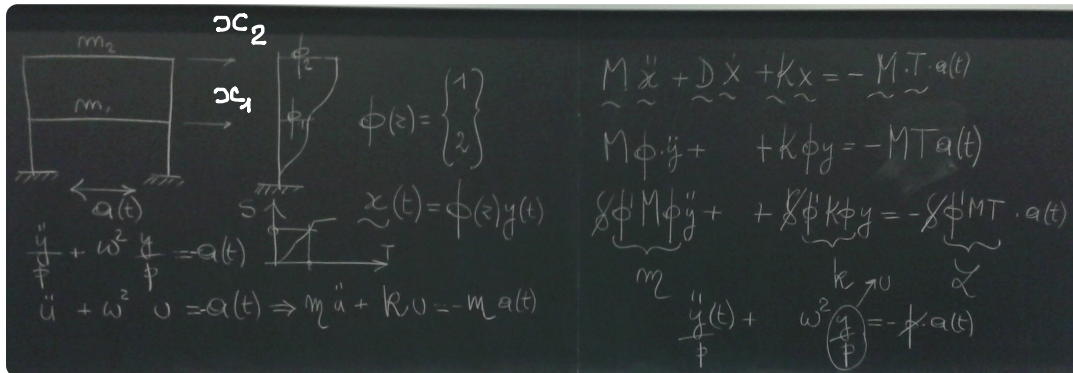


COORDINATE GENERALIZZATE



$m(a(t) + \ddot{x}(t)) + d\dot{x} + Kx = 0$ → Osc_Simpli.
 $m \ddot{x} + d\dot{x} + Kx = -m \cdot a(t)$

eq. due masse m_1 ed m_2

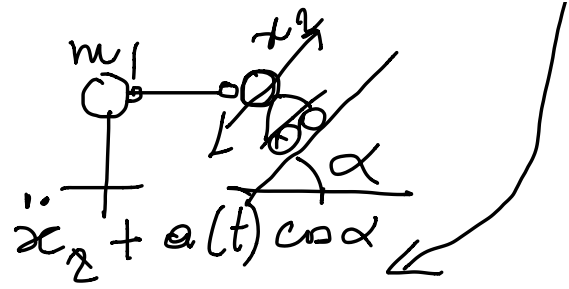
$$\begin{cases} m_2 (a(t) + \ddot{x}_2) + k_2 (x_2 - x_1) = 0 \\ m_1 (a(t) + \ddot{x}_1) + k_1 x_1 - k_2 (x_2 - x_1) = 0 \end{cases}$$

$$\begin{cases} m_1 \ddot{x}_1 + k_1 x_1 - k_2 (x_2 - x_1) = -m_1 a(t) \\ m_2 \ddot{x}_2 + k_2 (x_2 - x_1) = -m_2 a(t) \end{cases}$$

$$\underline{x} = \begin{Bmatrix} x_1 \\ x_2 \end{Bmatrix} \quad M = \begin{vmatrix} m_1 & 0 \\ 0 & m_2 \end{vmatrix} \quad K = \begin{vmatrix} k_{11} & k_{12} \\ k_{21} & k_{22} \end{vmatrix}$$

$$\begin{vmatrix} m_1 & 0 \\ 0 & m_2 \end{vmatrix} \begin{Bmatrix} \ddot{x}_1 \\ \ddot{x}_2 \end{Bmatrix} + \begin{vmatrix} k_{11} & k_{12} \\ k_{21} & k_{22} \end{vmatrix} \begin{Bmatrix} x_1 \\ x_2 \end{Bmatrix} = \begin{vmatrix} m_1 & 0 \\ 0 & m_2 \end{vmatrix} \begin{Bmatrix} a(t) \\ a(t) \end{Bmatrix}$$

$$\begin{pmatrix} m_1 & 0 \\ 0 & m_2 \end{pmatrix} \begin{Bmatrix} 1 \\ 1 \end{Bmatrix} a(t)$$



$$\begin{pmatrix} k_{11} x_1 + k_{12} x_2 \\ k_{21} x_1 + k_{22} x_2 \end{pmatrix} = \begin{cases} k_1 x_1 + k_2 x_1 - k_2 x_2 \\ -k_2 x_1 + k_2 x_2 \end{cases}$$

$$k_{11} = k_1 + k_2 \quad k_{12} = -k_2$$

$$k_{21} = -k_2 \quad k_{22} = k_2$$

$$K = \begin{vmatrix} k_1 + k_2 & -k_2 \\ -k_2 & k_2 \end{vmatrix}$$

$$M \ddot{x} + K x = -M T a(t)$$

$$x = \begin{Bmatrix} \phi_1 \\ \phi_2 \end{Bmatrix} y(t) \quad \begin{Bmatrix} 1 \\ 2 \end{Bmatrix} y(t) \quad \begin{Bmatrix} 0,5 \\ 1 \end{Bmatrix} y_2$$

$$\begin{aligned} M \ddot{x} + D \dot{x} + K x &= -M T a(t) \\ M \phi \ddot{y} + k \phi y &= -M T a(t) \\ \phi^T M \phi \ddot{y} + \phi^T k \phi y &= -\phi^T M T a(t) \\ m_2 \ddot{y} + \omega^2 y &= -a(t) \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \phi(z) &= \begin{Bmatrix} 1 \\ 2 \end{Bmatrix} \\ x(t) &= \phi(z) y(t) \\ \ddot{u} + \omega^2 u &= a(t) \Rightarrow m \ddot{u} + k u = -m a(t) \end{aligned}$$

$$\delta y^T (M \phi \ddot{y} + K \phi y) = -M^T a(t) \quad \begin{cases} \phi_1 \\ \phi_2 \end{cases} \delta y = \phi \delta y$$

$$\underbrace{\delta y^T M \phi \ddot{y}}_m + \underbrace{\delta y^T K \phi y}_k = -\underbrace{\delta y^T M^T a(t)}_{\mathcal{L}}$$

$$\phi^T M \phi$$

$$1 \times 2 \quad 2 \times 2 \quad 2 \times 1 \quad = m$$

$$m \ddot{y} + k y = a(t)$$

$$m \ddot{y} + k y = \mathcal{L} a(t)$$

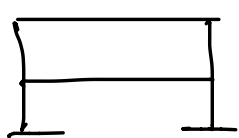
$$\begin{aligned} m \ddot{x} + k x &= m a(t) \quad \text{osc. Simple} \\ \ddot{y} + \frac{k}{m} y &= \frac{\mathcal{L}}{m} a(t) \quad \frac{\mathcal{L}}{m} = \phi \end{aligned}$$

$$\frac{\ddot{y}}{\phi} + \frac{k}{m} \frac{y}{\phi} = a(t) \quad \leftarrow \text{pseudo osc Simple}$$

$$\ddot{x} + \frac{k}{m} x = a(t) \quad \text{osc. Simple}$$

$$\frac{y}{\phi} = u$$

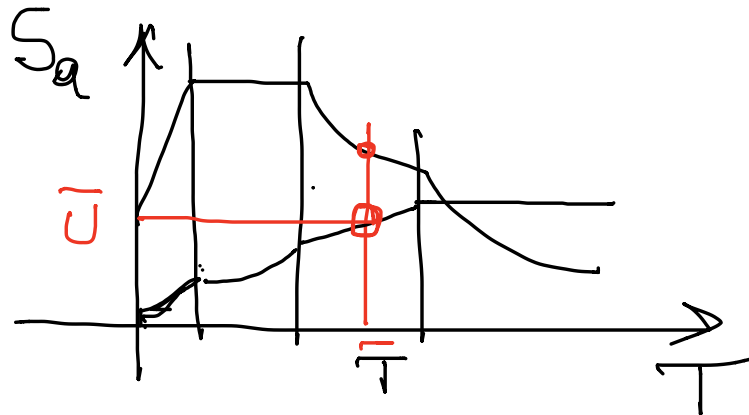
$$\ddot{u} + \frac{k}{m} u = a(t); \quad \frac{k}{m} = \omega^2$$



$$x = \phi y$$

$$u(t=0) = u_0$$

Se soggetto la struttura ad un accelerogramma che ha lo spettro di



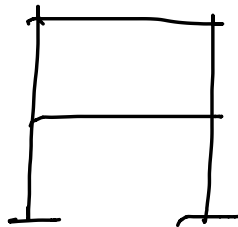
$$\text{molta } m \text{ e } k \Rightarrow \omega^2 = \frac{k}{m} \Rightarrow T = \frac{2\pi}{\sqrt{\omega^2}}$$

$$\bar{U} = U(T) \Rightarrow \bar{y} = U \cdot \phi \Rightarrow \bar{y} = \bar{U} \cdot \phi$$

$$\bar{y} = \phi \cdot \bar{y} = \begin{Bmatrix} \phi_1 \\ \phi_2 \end{Bmatrix} \bar{U} \phi$$

Come scegliere ϕ ?

$$\begin{aligned} \bar{F} &= K x \\ x &= K^{-1} \bar{F} \end{aligned}$$



$$m_2 a_{ce2} \xrightarrow{F_2}$$

$$m_1 a_{ce1} \xrightarrow{F_1}$$

$$K = O^T K O$$

$\phi^T \times \tilde{F}$ \approx Lavoro di $\tilde{F} = \text{Zig.}$
 $\tilde{F}_{\text{gen.}}$

$$\phi^T M \phi = m \quad \text{massa gen}$$

$$\omega^2 = \frac{k}{m}$$

$$\alpha = \phi^T M T$$

$$\alpha / m = \phi$$

\rightarrow coefficiente di partecipazione

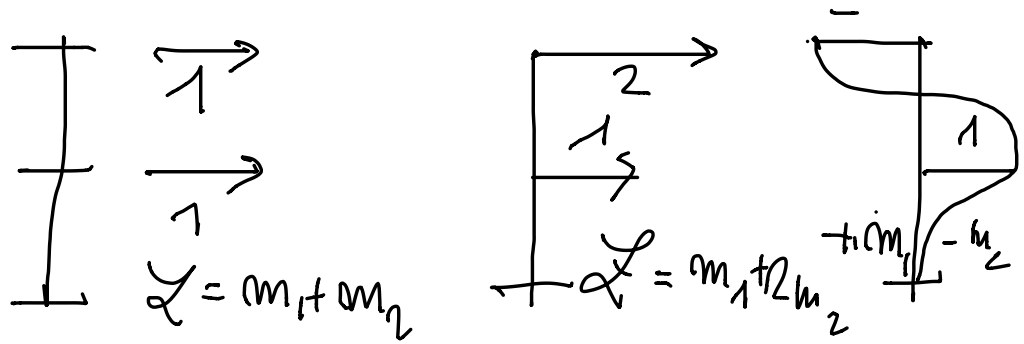
$$\ddot{u} + \omega^2 u = a(t)$$

$$u(t) \Rightarrow y = \phi \cdot u(\tau)$$

$$\alpha = \phi^T M \cdot T$$

$$\left| \begin{array}{cc|c} m_1 & 0 & 1 \\ 0 & m_2 & 1 \end{array} \right|$$

$$\left| \begin{array}{cc|c} \phi_1 & \phi_2 & m \\ \hline & & m \end{array} \right| = \phi_1 m_1 + \phi_2 m_2$$



Case succeed se uss

$$\phi \text{ offur } 2\phi$$

$$m_1 = \phi^T m \phi$$

$$m_2 = 2\phi^T m \phi = 2^2 m_1$$

$$k_1 = \phi^T k \phi$$

$$k_2 = 2\phi^T k \phi = 2^2 k_1$$

$$\mathcal{Z}_1 = \phi^T M T$$

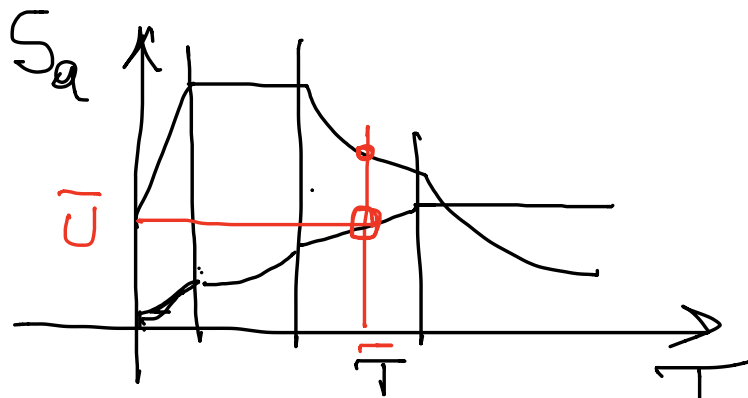
$$2\phi^T M T = 2\mathcal{Z}_1$$

$$\begin{cases} m_1 \ddot{y} + k_1 y = \mathcal{Z}_1 a(t) \\ 2^2 m_1 \ddot{y} + 2^2 k_1 y = 2\mathcal{Z}_1 a(t) \end{cases}$$

$$\ddot{y} + \frac{k_1}{m_1} y = \frac{\mathcal{L}_1}{m_1} a(t) \quad \phi_1$$

$$\ddot{y} + \frac{2^2 k_1}{2^2 m_1} y = \frac{2 \mathcal{L}_1}{2^2 m_1} a(t) \quad \phi_2$$

$$\ddot{y} + \frac{k_1}{m_1} y = \frac{1}{2} \phi_1 a(t)$$



$U(t) = \bar{U}$

$$1) \underline{x} = \phi \cdot \bar{U} \phi_1 \quad \left. \vphantom{\phi \cdot \bar{U} \phi_1} \right\} \phi S_a(t) \phi_1$$

$$2) \underline{x} = 2\phi \bar{U} \frac{\phi_1}{2}$$

Coord Generalizzate
Dimostrazione della formula $T=2 (d)^{0.5}$

Camillo Nuti

Prog Strutturale 2M 2015-16

2016-17

Dimostrazione della formula $T=2(d)^{0.5}$

Se si ricava lo stato di deformazione applicando quali forze orizzontale il peso dei piani:

$$\phi = K^{-1} F$$

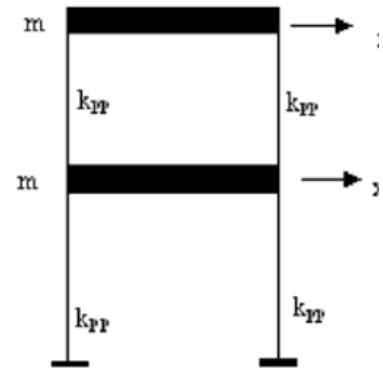
Le grandezze generalizzate divengono:

$$\text{Massa generalizzata: } m = \phi^T M \phi$$

$$\text{Rigidezza generalizzata: } k = \phi^T K \phi = \phi^T F$$

$$T = 2\pi (m/k)^{0.5}$$

$$\begin{pmatrix} \phi_1 & \phi_2 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} m_1 & 0 \\ 0 & m_2 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \phi_1 \\ \phi_2 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \phi_1 & \phi_2 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} m_1 \phi_1 \\ m_2 \phi_2 \end{pmatrix} = z$$



$$\phi_1 \phi \quad | \quad \mathcal{K} \quad | \quad \begin{Bmatrix} \phi_1 \\ \phi_2 \end{Bmatrix} = \begin{pmatrix} \phi_1 & \phi_2 \end{pmatrix} \begin{array}{l} m_1 g \\ m_2 g \end{array} \quad | \quad \begin{array}{l} m_2 \\ m_1 \end{array} \begin{array}{l} \phi_2 \\ \phi_1 \end{array}$$

$\rightarrow \phi_1 m_1 g + \phi_2 m_2 g$

Sviluppando le espressioni di m e k come sommatorie si ha:

Ho raccolto lo spost. dell'ultimo piano ϕ_n

$$T = 2\pi \sqrt{\frac{\sum_1^{n-1} \phi_i^2 m_i + \phi_n^2 m_n}{\sum_1^{n-1} \phi_i m_i g + \phi_n m_n g}} = 2\pi \sqrt{\frac{\phi_n \sum_1^{n-1} (\frac{\phi_i^2}{\phi_n} m_i^2 + \phi_n m_n^2)}{g \sum_1^{n-1} \phi_i m_i + \phi_n m_n}} = 2\pi \sqrt{\frac{\phi_n}{g} \left(\frac{\sum_1^{n-1} (\frac{\phi_i^2}{\phi_n} m_i^2 + \phi_n m_n^2)}{\sum_1^{n-1} \phi_i m_i + \phi_n m_n} \right)}$$

≈ 1

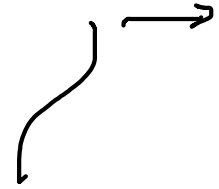
Il secondo termine sotto radice quadrata è in genere di poco inferiore ad 1, la sua radice quadrata è ancora più prossima ad 1. L'espressione può quindi scriversi:

(Ciò è dovuto al fatto che lo spostamento dell'ultimo piano è in genere maggiore di quelli inferiori)

$$T = 2\pi \sqrt{\frac{\phi_n}{g}} = \frac{2\pi}{\sqrt{g}} \sqrt{\phi_n} = 2\sqrt{\phi_n}$$

La radice di g è circa uguale a π

Esempio



$$\mathbf{M} = \begin{bmatrix} m & 0 \\ 0 & m \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{M} = \begin{bmatrix} 21 & 0 \\ 0 & 21 \end{bmatrix}$$

matrice delle masse

$$\mathbf{K} = \begin{bmatrix} 2k_p & -k_p \\ -k_p & k_p \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{K} = \begin{bmatrix} 3.6 \cdot 10^4 & -1.8 \cdot 10^4 \\ -1.8 \cdot 10^4 & 1.8 \cdot 10^4 \end{bmatrix}$$

matrice delle rigidità

$$\phi := \begin{pmatrix} 0.5 \\ 1 \end{pmatrix}$$

$$(0.5 \quad 1) \begin{vmatrix} 21 & 0 \\ 0 & 21 \end{vmatrix} \begin{vmatrix} 1 \\ 1 \end{vmatrix}$$

$$(0.5; 1) \begin{vmatrix} 21 & 0 \\ 0 & 21 \end{vmatrix} \begin{vmatrix} 0.5 \\ 1 \end{vmatrix}$$

$$\Sigma (21 \cdot 0.5^2 + 21 \cdot 1^2)$$

$$\text{Massa generalizzata: } m = \phi^T M \phi = 26.25$$

$$\text{Rigidezza generalizzata: } k = \phi^T K \phi = 9 \cdot 10^3$$

$$L = \phi^T M T = 31.5$$

$$\text{Fattore di partecipazione: } p = L/m = \phi^T M T / (\phi M \phi) = 1.2$$

$$\text{periodo proprio: } T = 2\pi (m/k)^{0.5} = 0.339 \text{ s}$$

$$R = 200 \times 200 \times 30 = 4 \times 10^4 \times 30 = 12 \times 10^5$$

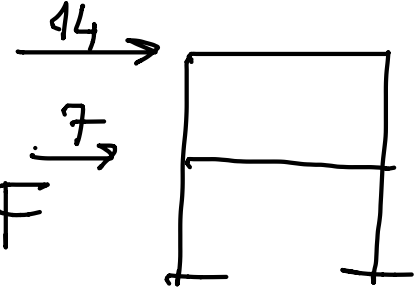
$$= 12 \times 10^2 \text{ KN}$$

$$N_1 \cong 210 \text{ KN} \quad m = 210 / 12 \times 10^2 = \frac{2 \cdot 10^2 \times 10^2}{12 \times 10^3} = 2 \times 10^{-1}$$

Assegnando le forze esterne:

$$F = \begin{pmatrix} 7 \\ 14 \end{pmatrix}$$

$$\underline{F} = \underline{K} \underline{x} \rightarrow \underline{x} = \underline{K}^{-1} \underline{F}$$



Gli spostamenti corrispondenti valgono:

$$\phi = \begin{pmatrix} 1.167 \times 10^{-3} \\ 1.944 \times 10^{-3} \end{pmatrix}$$

Grandezze generalizzate

$$\phi^T k \phi = \tilde{F} = \begin{bmatrix} 1,16 & 1,94 \\ 0 & 2,1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} 7 \\ 14 \end{Bmatrix} \times 10^{-3} = 65,1 \times 10^{-3}$$

$\left[\begin{array}{c|c} 2,1 & 0 \\ \hline 0 & 2,1 \end{array} \right] \left| \begin{array}{c} 1 \\ 1 \end{array} \right|$

Massa generalizzata: m	=	$\phi^T M \phi$	=	$1,08 \cdot 10^{-4}$
Rigidezza generalizzata: k	=	$\phi^T F$	=	0,035
Fattore di partecipazione: p=L/m	=	$\phi^T M T / (\phi M \phi)$	=	606,04
periodo proprio: T	=	$2\pi (m/k)^{0,5}$	=	0,347 s

è interessante osservare che il calcolo appena eseguito non richiede la valutazione esplicita della matrice delle rigidezze, ma solo l'uso di un programma per l'analisi statica.

Formula approssimata

$$T=2 (d)^{0.5}$$

ove d è lo spostamento di sommità ottenuto.

Utilizzando i valori riportati per il telaio a 2 piani di cui sopra si ha:

$$F=(206;206) \text{ (KN)}$$

Applicando queste forze si ottengono i seguenti spostamenti di piano:

$$\Phi=(0.023;0.034) \text{ (m)}$$

Nel caso in questione si ha pertanto:

$$d=0.034 \text{ m}$$

$$T=2 (d)^{0.5} = 2 (0.034)^{0.5} = 0.37 \text{ s}$$