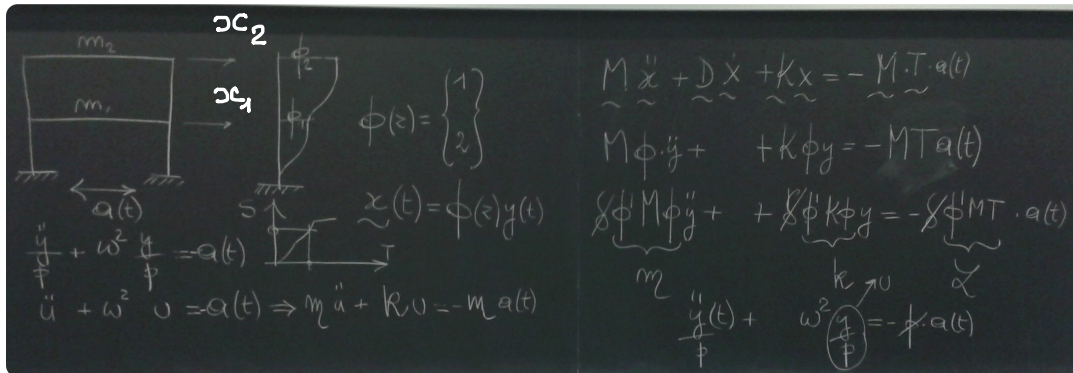
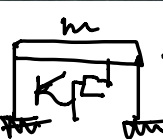


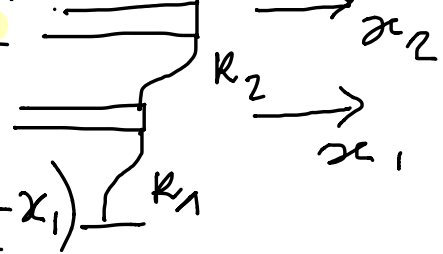
COORDINATE GENERALIZZATE



$m(a(t) + \ddot{x}(t)) + d\dot{x} + Kx = 0$  \rightarrow OSC_simpli.

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

eq. due masse m_1 ed m_2

$\begin{cases} m_2(a(t) + \ddot{x}_2) + K_2(x_2 - x_1) = 0 \\ m_1(a(t) + \ddot{x}_1) + K_1 x_1 - K_2(x_2 - x_1) = 0 \end{cases}$


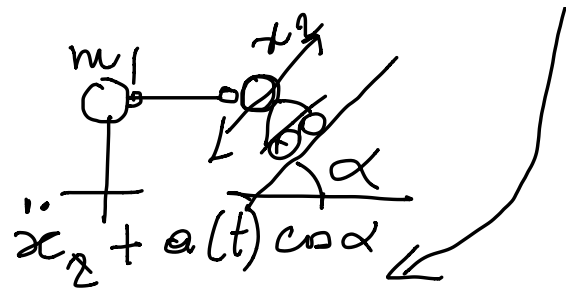
$\begin{cases} m_1 \ddot{x}_1 + K_1 x_1 - K_2(x_2 - x_1) = -m_1 a(t) \\ m_2 \ddot{x}_2 + K_2(x_2 - x_1) = -m_2 a(t) \end{cases}$

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

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

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

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



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

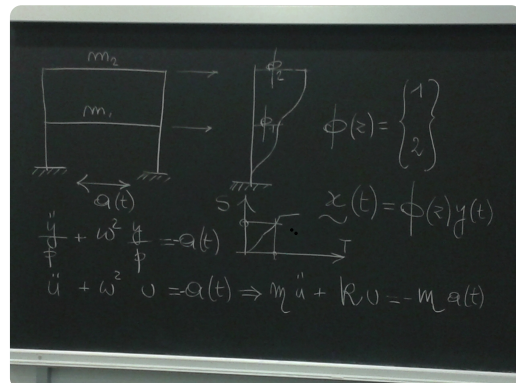
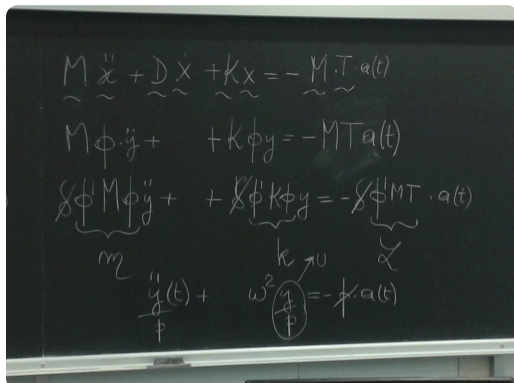
$$k_{11} = k_1 + k_2 \quad k_{12} = -k_2$$

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

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

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

$$x = \begin{Bmatrix} \phi_1 \\ \phi_2 \end{Bmatrix} y(t) \quad \begin{Bmatrix} 1 \\ 2 \end{Bmatrix} y(t) \quad \begin{Bmatrix} 0,5 \\ 1 \end{Bmatrix} y_3$$



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

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

$$\phi^T M \phi$$

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

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

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

$$m \ddot{x} + k x = m a(t) \quad \text{or } x$$

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

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

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

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

Camillo Nuti

Prog Strutturale 2M 2015-16

2016-17

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

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

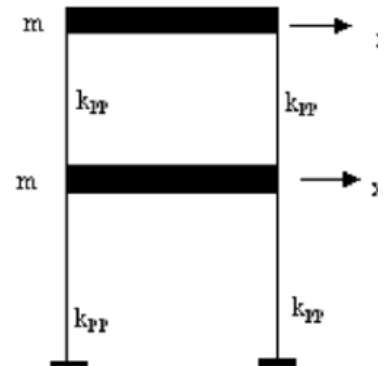
$$\phi = K^{-1} F$$

Le grandezze generalizzate divengono:

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

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

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



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

Ho raccolto lo spost. dell'ultimo piano Φ_n

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

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 rigidezze

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

Massa generalizzata: m	=	$\phi^T M \phi$	=	26.25
Rigidezza generalizzata: k	=	$\phi^T K \phi$	=	$9 * 10^3$
L =		$\phi^T M T$	=	31.5
Fattore di partecipazione: p=L/m	=	$\phi^T M T / (\phi M \phi)$	=	1.2
periodo proprio: T	=	$2\pi (m/k)^{0.5}$	=	0.339 s

Assegnando le forze esterne:

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

Gli spostamenti corrispondenti valgono:

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

Grandezze generalizzate

Massa generalizzata: m	=	$\phi^T M \phi$	=	$1.08 \cdot 10^{-4}$
Rigidità 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 rigidità, 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:

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

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