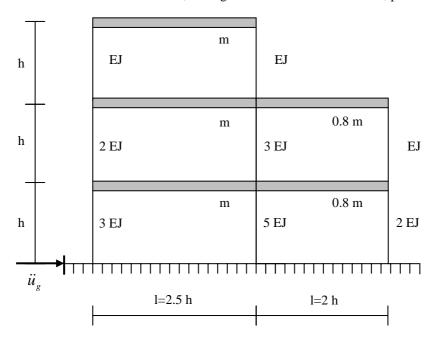
Università degli Studi di Bergamo, Facoltà di Ingegneria, Dalmine Laurea Specialistica in Ingegneria Edile

Fondamenti di Dinamica e Instabilità delle Strutture a.a. 2007/2008

II ELABORATO

Si consideri il telaio multipiano in C.A. con le caratteristiche in figura. Si ritengano le travi infinitamente rigide, con massa indicata e le colonne assialmente inestensibili, con rigidezza flessionale EJ indicata, prive di massa.



Dati:

- altezza delle colonne: h=4.5 m;
- momento d'inerzia della sezione trasversale delle colonne in sommità: J=0.0018 + 0.00005 (N-C) m⁴ (N=numero lettera iniziale del nome, C= numero lettera iniziale del cognome);
- massa degli impalcati: m=30000 kg;
- modulo di elasticità: E=30000 MPa.

Richieste:

- Determinare matrice delle masse **M** e matrice di rigidezza **K** della struttura.
- Determinare i modi principali di vibrare fornendo autovettori ϕ_i , pulsazioni proprie ω_i e periodi propri T_i . Utilizzare il metodo numerico dell'iterazione vettoriale inversa secondo un'implementazione propria e confrontare con soluzioni alternative. Rappresentare graficamente i modi principali di vibrare corrispondenti agli autovettori determinati.
- Scrivere: le matrici Φ e Ω degli autovettori e degli autovalori; le trasformazioni diretta $\mathbf{q} = \mathbf{\Phi} \mathbf{p}$ e inversa $\mathbf{p} = \mathbf{\Phi}^{-1} \mathbf{q}$ tra coordinate principali e lagrangiane. Verificare le relazioni algebriche: $\mathbf{K} \Phi = \mathbf{M} \Phi \Omega^2$; $\mathbf{\mathcal{M}} = \mathbf{\Phi}^T \mathbf{M} \Phi = \operatorname{diag}[\mathcal{M}_i]$, $\mathbf{\mathcal{K}} = \mathbf{\Phi}^T \mathbf{K} \Phi = \operatorname{diag}[\mathcal{K}_i]$, $\mathbf{\Omega}^2 = \mathbf{\mathcal{M}}^{-1} \mathbf{\mathcal{K}} = \operatorname{diag}[\mathcal{K}_i/\mathcal{M}_i]$.
- Determinare le oscillazioni libere del sistema con c.i. $\mathbf{q}_0 = \mathbf{u}_0 \mathbf{r}, \mathbf{r}^T = \{1 1 \}, \mathbf{u}_0 = 1 \text{ cm e } \dot{\mathbf{q}}_0 = \mathbf{0}.$
- Valutare la risposta del telaio ad un'eccitazione sismica secondo lo spettro di risposta di accelerazione (T periodo proprio in s, ζ fattore di smorzamento):

$$S_a(T, \zeta)/g = (0.25 + 3 T) \exp(-(3 + 50 \zeta) T)$$
.

Si assuma uno smorzamento strutturale "alla Rayleigh", $C=\alpha M + \beta K$, con i parametri α , β da calibrare in modo tale che i fattori di smorzamento risultanti per i primi due modi risultino: $\zeta_1=5\%$, $\zeta_2=4\%$. Si determinino:

- il fattore di smorzamento del terzo modo ζ_3 ;
- i fattori di partecipazione e le masse modali efficaci dei vari modi;
- gli spostamenti massimi attesi degli impalcati secondo il metodo SRSS;
- le forze equivalenti agenti secondo i vari modi e le azioni interne ad esse corrispondenti (facoltativo: rappresentare i diagrammi N,T,M, N esclusa per le travi, secondo i vari modi);
- i valori massimi attesi delle azioni interne (SRSS) nelle sezioni caratteristiche del telaio.