

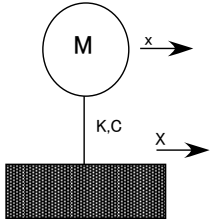
構造動力学

三回目

1

バネ質量減衰系で1自由度系

- 1自由度系なのは
 - 基盤の振動は与えられ、着目運動ではない
- 質量 M
- バネ定数 K
- 減衰係数 C
- 質点の変位 x
- 基盤の変位 X



$$F_\alpha = -M\ddot{x}$$

$$F_k = -Kx \quad \text{or} \quad -K(x - X)$$

$$F_D = -C\dot{x} \quad \text{or} \quad -C(\dot{x} - \dot{X})$$

2

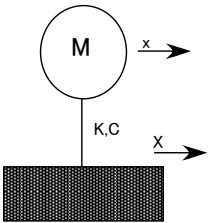
ダランベールの原理を適用して運動方程式

- 英語で書けば d'Alembert's principle
 - F_{ext} は外部から作用する力→外力

$$0 = -M\ddot{x} - Kx - C\dot{x} + F_{ext}$$

$$M\ddot{x} + C\dot{x} + Kx = F_{ext}$$

- 2階の微分方程式で線形だったら
 - 右辺側の外力ある解
 - 特異解
 - 右辺側の外力がゼロで斉次式にして
 - 斉次解
 - 斉次解 + 特異解 で一般解
 - 一般解に初期条件を与えて外力に対する応答解
- 1自由度系の運動方程式でまずは斉次解



3

1自由度系の運動方程式でまずは斉次解 $F=0$

$$M\ddot{u} + C\dot{u} + Ku = F$$

$$C = 0$$

$$M\ddot{u} + Ku = F$$

$$F = 0$$

$$M\ddot{u} + C\dot{u} + Ku = 0$$

$$M\ddot{u} + Ku = 0$$

$$M\ddot{u} + Ku = 0$$

$$\ddot{u} + \frac{K}{M}u = 0$$

$$u = A \exp(\lambda t)$$

$$\left(\lambda^2 A \exp(\lambda t) + \frac{K}{M} A \exp(\lambda t) \right) = 0$$

$$\left(\lambda^2 + \frac{K}{M} \right) A \exp(\lambda t) = 0$$

$$\lambda = \pm i \sqrt{\frac{K}{M}} \quad \because i = \sqrt{-1}$$

$$u = A_1 \exp(i\omega t) + A_2 \exp(-i\omega t) \quad \because \omega = \sqrt{\frac{K}{M}}$$

$$= A_1 (\cos(\omega t) + i \sin(\omega t)) + A_2 (\cos(\omega t) - i \sin(\omega t))$$

$$= (A_1 + A_2) \cos(\omega t) + i(A_1 - A_2) \sin(\omega t)$$

- $C=0$ を想定
- 自明でない解
 - $A \neq 0$

4

重要な特性, 用語

- ω 角振動数 角固有振動数
- $\omega/2\pi$ 振動数=f 固有振動数
 - 周波数 電気では
- $1/f = 2\pi/\omega$ 周期 固有周期

5

減衰系 $C \neq 0$ としたときの斉次解

- 特性方程式を解くことにより, 自明ではない解(non-trivial solution)

$$M\ddot{u} + C\dot{u} + Ku = 0$$

$$\ddot{u} + \frac{C}{M}\dot{u} + \frac{K}{M}u = 0$$

$$u \equiv A \exp(\lambda t)$$

$$\left(\lambda^2 A \exp(\lambda t) + \frac{C}{M} \lambda A \exp(\lambda t) + \frac{K}{M} A \exp(\lambda t) \right) = 0$$

$$\left(\lambda^2 + \frac{C}{M} \lambda + \frac{K}{M} \right) A \exp(\lambda t) = 0$$

$$\lambda = \frac{-\frac{C}{M} \pm \sqrt{\left(\frac{C}{M}\right)^2 - 4\frac{K}{M}}}{2}$$

$$\frac{C}{M} \equiv 2h\omega$$

$$\lambda = \frac{-2h\omega \pm \sqrt{(2h\omega)^2 - 4\omega^2}}{2} \quad \because \omega = \sqrt{\frac{K}{M}}$$

$$= (-h \pm \sqrt{h^2 - 1})\omega$$

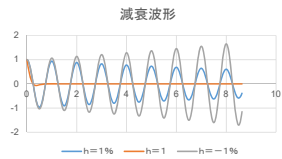
$$= (-h \pm i\sqrt{1 - h^2})\omega$$

$$\equiv \lambda_D = -h\omega \pm i\omega_D$$

6

減衰応答

- ω_D は減衰効果が反映された角振動数
- 減衰角固有振動数
- 減衰定数・減衰比 h
 - 正減衰
 - 臨界減衰
 - 負減衰



$$u \equiv A \exp(\lambda t) = (A_1 + A_2) \cos(\omega t) + i(A_1 - A_2) \sin(\omega t)$$

$$\lambda = \frac{-2h\omega \pm \sqrt{(2h\omega)^2 - 4\omega^2}}{2} \quad \because \omega = \sqrt{\frac{K}{M}}$$

$$= (-h \pm \sqrt{h^2 - 1})\omega$$

$$= (-h \pm i\sqrt{1 - h^2})\omega$$

$$\equiv \lambda_D = -h\omega \pm i\omega_D$$

$$\because \omega_D = \omega \sqrt{1 - h^2}$$

$$u = A_1 \exp(-h\omega_D t + i\omega_D t) + A_2 \exp(-h\omega_D t - i\omega_D t)$$

$$= \exp(-h\omega_D t) (A_1 \exp(i\omega_D t) + A_2 \exp(-i\omega_D t))$$

$$= \exp\left(-h \frac{\omega_D}{\omega} t\right) (A_1 \exp(i\omega_D t) + A_2 \exp(-i\omega_D t))$$

$$= \exp\left(-h \frac{\omega_D}{\omega} t\right) ((A_1 + A_2) \cos(\omega_D t) + i(A_1 - A_2) \sin(\omega_D t))$$

7

減衰比

- 臨界減衰 $h=1$, そのときの減衰係数が $C_{critical}$
 - 二種類の特性の境界
 - 正減衰 (簡単には減衰) 振動
 - 負減衰 (発散) 振動
- 減衰係数比なので減衰比 h ともかく
- 比較的小さな構造で基礎が動くような振動 (地震) で
 - $h=3\%$ 程度
- 構造上部の振動 (強風とか交通振動とか)
 - $h=1\%$ 程度

$$\frac{C}{M} \equiv 2h\omega$$

$$h = 1$$

$$\frac{C_{critical}}{M} \equiv 2\omega$$

$$\frac{C}{M} \equiv 2h\omega$$

$$C = 2h\omega M = h C_{critical}$$

$$h = \frac{C}{C_{critical}}$$

8

減衰比で用語も意味も似ているのが 「対数減衰率」

- 減衰振幅の比を対数で示したもの
- 吊り橋で0.03
- 桁橋で0.05とか
- 振動が観測できる場合に用いられる傾向がある
- 減衰比は解析には定石

$$u = \exp\left(-h \frac{\omega_D}{\sqrt{1-h^2}} t\right) (A_1 \exp(i\omega_D t) + A_2 \exp(-i\omega_D t))$$

$$\text{amplitude ratio at } t = nT_D \text{ and } t = (n+1)T_D \because T_D = \frac{2\pi}{\omega_D}$$

$$\frac{A_n}{A_{n+1}} = \frac{\exp\left(-h \frac{\omega_D}{\sqrt{1-h^2}} nT_D\right)}{\exp\left(-h \frac{\omega_D}{\sqrt{1-h^2}} (n+1)T_D\right)}$$

$$= \exp\left(h \frac{\omega_D T_D}{\sqrt{1-h^2}}\right) = \exp\left(\frac{2\pi h}{\sqrt{1-h^2}}\right)$$

$$\ln\left(\frac{A_n}{A_{n+1}}\right) = \frac{2\pi h}{\sqrt{1-h^2}} = \delta$$

$$\frac{2\pi h}{\sqrt{1-h^2}} = \delta$$

$$2\pi h \approx \delta$$

9

外力がある場合の応答解

- 非減衰系で
 - 正弦波状の外力
 - 基盤が正弦波状に動く → 地震にリンク
 - ステップ外力
- 減衰系で
 - 正弦波状の外力
 - 基盤が正弦波状に動く
 - ステップ外力

10