

T = 2.01√δ の解析

ロック建設技術研究所 正会員 今井 芳雄

§ 1 前言

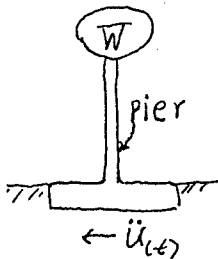


Figure 1.1

重量 W をのせたpier (Figure 1.1) が基礎に $\ddot{u}(t)$ の地震力加速度をうけるとpier は(質量 $m=W \cdot g^{-1}$) $\times \ddot{u}(t)$ の重力的水平力をうける。pier は動的変位をする(道路協会編 道路橋示方書 耐震設計編)ではこの振動の固有周期 T を求めるのに $T=2.01\sqrt{\delta}$ (1) としているこの δ についてはweight, W という鉛直の重みを実際には生じ得ないに係わらず想像で水平に作用させそれによる変位 δ を求め、さえ求まれば周期 T が求まるように工夫したもので余りに便宜義に思えるweight, W は本来質量すなわち慣性の概念で水平力でもないわけである。2階の微分方程式の第1歩は弾性定数 k と重力的変位の積 $k\delta$ が含まれている事である。

§ 2. 弾性定数 (spring constant) 及び固有振動数 ω

Figure 1.1 のweight, W をそのまゝ水平力とすればpileの変位 $\delta = W h^3 / (3EI)^{1/3}$ 弾性定数 $k = W \cdot \delta^{-1} \dots (2.2)$ これに(2.1)式を入れると $= W \{ W h^3 / (3EI)^{1/3} \}^{-1}$
 $= k \cdot 3EI \dots (2.3)$ この(2.3)式によれば W は消去されている微分方程式の解が三角関数で表されることから $\omega = \sqrt{k \cdot m^{-1}}$ (ここで $m = \text{質量} = W \cdot \delta^{-1} \cdot W^{-1} \cdot g$)

$= \sqrt{\delta^{-1} \cdot g}$, ($g = \text{gravity}$) $\dots (2.4)$, $\sin, \cos$ は 2π 毎に戻るから $\omega \cdot T = 2\pi$ だから
 $T = 2\pi \cdot \omega^{-1} = 2\pi (\delta^{-1} \cdot g)^{-1/2} = 2\pi \cdot \delta^{1/2} \cdot g^{-1/2} = 2.01 \sqrt{\delta} \text{ (sec)}$

§ 3. $\delta_p = W_p \cdot h^3 / (3EI)^{1/3} + 0.8 W_p h_p^3 / (8EI)^{1/3}$ の解析

道路示方書 耐震設計編にある上記式 δ_p はFigure 1.1にある様な体のpierの変位が用い表されたものということになるから微分方程式にある k, δ がどうか不明である。

それをおき数値計算を進めてみると $W_u = 424t$, $h = 11.1E$ (ここで $E = \text{meter}$, 質量 $= m$ とする) $E \cdot I = 10^7 \times 3.79t \cdot E^2$ $W_p = 189t$, $h_p = 9E$, W_u を水平力とすれば $h_u = h^3 \cdot 3EI = (11.1E)^3 \times (3 \times 10^7 \times 3.79t \cdot E^2) = 10^4 \times 8.314t \cdot E^{-1}$ weight, W_u の質量 $m_u^{-1} = \{424t \times (9.8E \cdot \text{sec}^{-2})^{-1}\}^{-1}$ (2.4)式から W_u の固有振動数 $\omega_u = \sqrt{h_u \cdot m^{-1}} = \sqrt{10^4 \times 8.314t \cdot E^{-1} \{424t (9.8E \cdot \text{sec}^{-2})^{-1}\}^{-1}} = 43.84 \text{ radian} \cdot \text{sec}^{-1}$

$\omega_u \cdot T_u = 2\pi$ とおけるから $T_u = 0.143 \text{ sec}$ ($W_u = 424t$ に関する周期) 同様に $h_{a8} = W_o \times h_p \{W_o h_p^4 (8EI)^{-1}\}^{-1} = (9E)^3 \times 8 \times (10^7 \times 3.79t \cdot E^2) = 10^5 \times 4.16t \cdot E^{-1}$ ここで $W_o = \text{uniform load}$

$W_{a8} \cdot T_{0.8} = 2\pi$ とおけるから $T_{0.8} = 0.038 \text{ sec}$ ($W_p = 189t$ に関する周期) ... (3.5), (2.1)式か

ら W_u を水平力にとって $\delta_u = W_u \cdot h^3 (3EI)^{-1} = 424 (11.1E)^3 \{3 \times 10^7 \times 3.79t \cdot E^2\}^{-1} = 0.0051E$ 単独の周期 $T_u = 2.01 \sqrt{\delta_u} = 2.01 \sqrt{0.0051E} = 0.143 \text{ sec}$... (3.6) (2.1)式から $\delta_{a8} = 0.8 W_p h_p^3 (8EI)^{-1} = 0.8 \times 189t \times (9E)^3 (8 \times 10^7 \times 3.79t \cdot E^2)^{-1} = 10^{-4} \times 3.628E$ (ここで $E = \text{meter}$) ... (3.7) $T_{0.8} = 2.01 \sqrt{\delta_{a8}} = 2.01 \times \sqrt{10^{-4} \times 3.628E} = 0.0382 \text{ sec}$... (3.8)

1本のpierは質量的Weight $424t$ と $0.8 \times 189t$ の2の質量に地震加速度 $\ddot{u}(t)$ をうけたのであるが、次の周期は別々であり結局とにかく合成されて1の振動数であらねばならぬ微分方程式の中には $(h_1 + h_2)I$ の形で入らねばならぬ χ は1つのみ 第3の W を求め $\omega_3 = \sqrt{(h_u + h_{a8}) \{m_u + m_p\}^{-1}} = \sqrt{(10^4 \times 8.314t \cdot E^{-1} + 10^5 \times 4.16t \cdot E^{-1}) \times \{(424t + 0.8 \times 189t) \times (9.8E \cdot \text{sec}^{-2})^{-1}\}^{-1}} = (10^3 \times 8.503 \text{ sec}^{-2})^{\frac{1}{2}} = 92.2 \text{ radian} \cdot \text{sec}^{-1}$... (3.10)

$\therefore T_3 = 0.068 \text{ sec}$

§ 4 結言

Figure 4.1 の1層のラーメンが水平力 P での変位が Δ のみでこれは求められる、 P に対しては柱 AB, CD の反力の和が柱の変位は共通の Δ 1つのみ夫々に分解した変位の和ではない δ さえ求めたらそれを(4.1)式代入すれば正解というのは早合点である