

I-212 つり橋の振れに関する研究

京都大学工学部 正員 小西一郎
 京都大学工学部 正員 白石成人
 京都大学工学部 学員 口永田智康

1. まえがき

走行荷重による吊橋の振動について京都大学構造研究室では数年にわたり研究を行ってきたが、本研究はその一環として走行荷重による振れ振動について若干の考察を加えたものである。

2. 基礎方程式

たわみを φ 、振れを $\dot{\varphi}$ で表す場合運動エネルギー T は

$$T = \frac{1}{2} \sum_{n=1}^3 \int_{I_n} \frac{W_n}{g} \left(\frac{d\varphi_n}{dt} \right)^2 dx_n + \frac{1}{2} \sum_{n=1}^3 \int_{I_n} J \left(\frac{d^2\varphi_n}{dx_n^2} \right)^2 dx_n \quad (1)$$

ポテンシャルエネルギー V は

$$\begin{aligned} V &= \sum_{n=1}^3 \int_{I_n} \left\{ E \cdot C_w \left(\frac{d^2\varphi_n}{dx_n^2} \right)^2 + EI_v \left(\frac{d\varphi_n}{dx_n} \right)^2 \right\} dx_n \\ &\quad + \sum_{n=1}^3 \left(\int_{I_n} E \beta b d \left(\frac{d\varphi_n}{dx_n} \right)^2 dx_n + \int_{I_n} \left[H_w \left\{ \left(\frac{d\varphi_n}{dx_n} \right)^2 + \frac{b^2}{4} \left(\frac{d^2\varphi_n}{dx_n^2} \right)^2 \right\} \right. \right. \\ &\quad \left. \left. + H \left\{ \left(\frac{d\varphi_n}{dx_n} \right)^2 + \frac{b^2}{4} \left(\frac{d^2\varphi_n}{dx_n^2} \right)^2 + \frac{1}{\rho} \right\} \right] dx \right) \end{aligned} \quad (2)$$

ここには径間名を表すもので I_1 は側径間又は中央径間である。

q_n, g_n も次のようになしに展開できるものと仮定する。

$$\begin{aligned} q_n &= \sum_{i=1}^{\infty} q_{n,i}(t) \cdot \sin \frac{i\pi x_n}{I_n} \\ g_n &= \sum_{i=1}^{\infty} g_{n,i}(t) \cdot \sin \frac{i\pi x_n}{I_n} \end{aligned}$$

これらを用いて (2) に代入し相互の連成を無視して V を $q_1, q_2, q_3, g_1, g_2, g_3$ の関数として求めて Lagrange の運動方程式に代入すると振れについては次の方程式を得る。

$$i = 1, 3, 5 \dots$$

$$\ddot{u}_{1,i} + \varepsilon_{1,i}^2 u_{1,i} + \frac{d^2}{dt^2} \left(l_1 \sum_{j=1,3,5} \frac{u_{1,j} - u_{3,j}}{j} + l_2 \sum_j \frac{u_{2,j}}{j} \right) = \frac{2R_{1,i}}{J \cdot l_1}$$

$$\ddot{u}_{2,i} + \varepsilon_{2,i}^2 u_{2,i} + \frac{d^2}{dt^2} \left(l_1 \sum_j \frac{u_{1,j} - u_{3,j}}{j} + l_2 \sum_j \frac{u_{2,j}}{j} \right) = \frac{2R_{2,i}}{J \cdot l_2}$$

$$\ddot{u}_{3,i} + \varepsilon_{3,i}^2 u_{3,i} + \frac{d^2}{dt^2} \left(l_1 \sum_j \frac{u_{1,j} - u_{3,j}}{j} + l_2 \sum_j \frac{u_{2,j}}{j} \right) = \frac{2R_{3,i}}{J \cdot l_2}$$

$$i = 2, 4, 6 \dots$$

$$\ddot{u}_{1,i} + \varepsilon_{1,i}^2 u_{1,i} = \frac{2R_{1,i}}{J \cdot l_1}$$

$$\ddot{u}_{2,i} + \varepsilon_{2,i}^2 u_{2,i} = \frac{2R_{2,i}}{J \cdot l_2}$$

$$\ddot{U}_{3,i} + \xi_{3,i}^2 U_{3,i} = \frac{2}{J, \ell_1} R_{3,i}$$

上の微分方程式の解はギースパンに荷重のある場合

$$i = 1, 3, 5 \quad i = 2\ell - 1$$

$$U_{1,i} = \sum_{\ell=1}^6 V_{\ell,i} (A \sin \omega_{\ell} t + B \cos \omega_{\ell} t)$$

$$+ \frac{2P_e}{J, \ell_1} \frac{\sin i \lambda_i t}{\xi_{1,i}^2 - i^2 \lambda_i^2} - \frac{2P_e}{J, \ell_1} \frac{d^2 \ell}{i} \sum_{j=1,3,5} \frac{\sin j \lambda_j t}{J, \ell (-j^2 \lambda_j^2) (\xi_{1,i}^2 - j^2 \lambda_j^2)}$$

$$U_{2,i} = \sum_{\ell=1}^6 V (C \sin \omega_{\ell} t + D \cos \omega_{\ell} t) - \frac{2P_e}{J, \ell_1} \frac{d^2 \ell}{i} \sum_j \frac{\sin j \lambda_j t}{J, \ell (-j^2 \lambda_j^2) (\xi_{2,i}^2 - j^2 \lambda_j^2)}$$

$$U_{3,i} = \sum_{\ell=1}^6 V (E \sin \omega_{\ell} t + F \cos \omega_{\ell} t) - \frac{2P_e}{J, \ell_1} \frac{d^2 \ell}{i} \sum_j \frac{\sin j \lambda_j t}{J, \ell (j^2 \lambda_j^2) (\xi_{3,i}^2 - j^2 \lambda_j^2)}$$

$$i = 2, 4, 6$$

$$U_{1,i} = C_1 \sin \omega_{1,i} t + D_1 \cos \omega_{1,i} t + \frac{2P_e}{J, \ell_1} \frac{\sin i \lambda_i t}{\xi_{1,i}^2 - i^2 \lambda_i^2}$$

$$U_{2,i} = C_2 \sin \omega_{2,i} t + D_2 \cos \omega_{2,i} t$$

$$U_{3,i} = C_3 \sin \omega_{3,i} t + D_3 \cos \omega_{3,i} t$$

荷重が半径方向に入りて後の解も同様に求められる。

上の解で項 $\frac{2P_e}{J, \ell_1} \frac{\sin i \lambda_i t}{\xi_{1,i}^2 - i^2 \lambda_i^2}$ 下半径間の解の外に表れる: これから荷重の存在項である。

項 $\frac{2P_e}{J, \ell_1} \frac{d^2 \ell}{i} \sum_j \frac{\sin j \lambda_j t}{J, \ell (-j^2 \lambda_j^2) (\xi_{1,i}^2 - j^2 \lambda_j^2)}$ すなは $i = 1, 3, 5$ のみに表される: これからテーブルを伝わる他径間の影響の伝達項である。

3. 算法

以上の解を初期条件によつて走定数を決定して計算を行つた。計算の結果は当日に発表する。
今後の課題としては吊橋各部に働く応力を検討し、安全性について考慮してみたい。