

I-26 橋桁の自動車荷重による振動性状について

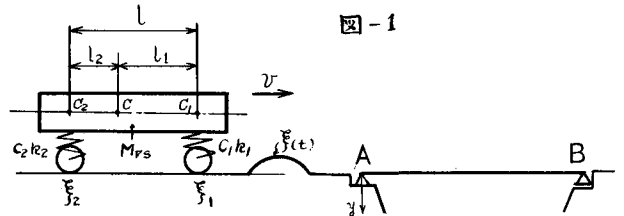
京都大学工学部 工博 正員 小西一郎
○ 神戸市建設局 准員 小堀為雄

1. 緒言 橋の振動については、従来、衝撃係数の決定と言った面から多くの研究がなされている。本研究では、主として道路橋について走行自動車による橋の振動性状および、連行荷重による橋の衝撃について考察する。

2. 凹凸のある舗装面上を走行する自動車の振動 走行自動車の振動を図-1のよう
に、バネ上荷重 Mrs の重心 C の上下変位 Z 、および回転角 φ で表わされる2自由度系と仮
定する(後節の便宜上 Z , φ を C_1, C_2 変の上下変位 Z_1, Z_2 に変換する)。このとき、自
動車の運動方程式は、

$$\left. \begin{aligned} Mrs \ddot{Z} + C_1 \dot{\Delta}_1 + C_2 \dot{\Delta}_2 + k_1 \Delta_1 + k_2 \Delta_2 &= 0 \\ Mrs i^2 \ddot{\varphi} + C_1 l_1 \dot{\Delta}_1 + C_2 l_2 \dot{\Delta}_2 + k_1 l_1 \Delta_1 + k_2 l_2 \Delta_2 &= 0 \end{aligned} \right\} (1)$$

$$\left. \begin{aligned} \Delta_1 &= Z + l_1 \varphi - \xi_1(t) = Z_1 - \xi_1(t) \\ \Delta_2 &= Z - l_2 \varphi - \xi_2(t) = Z_2 - \xi_2(t) \end{aligned} \right\}$$



いま、自動車の速度が相当大きく、障害物を乗り越える時間が自動車の振動周期にくら
べて非常に小さいものとする。これは自動車が普通速度 30~50 km/hr 走行している小さい
障害物を減速しないで乗り越える場合に相当する。また車輪は地面から離れないものとする。
さて、前輪が障害物を乗り越えることにより、バネに与えられる衝撃 U_1 は

$$U_1 = \int_{t_1}^{t_2} \xi_1(t) k_1 dt + \int_{t_1}^{t_2} \frac{d\xi_1}{dt} C_1 dt \quad (2), \quad (t_2 - t_1) \text{ は前輪が障害物を乗り越えるに要する時間}$$

である。この場合後部バネの影響は小さいものとして省略する。いま、(2)式の第2項は C_1
を定数とし、 $\int_{t_1}^{t_2} \frac{d\xi_1}{dt} C_1 dt = C_1 \int_{t_1}^{t_2} d\xi_1 = C_1 (\xi_1(t_2) - \xi_1(t_1)) = 0 \quad (3)$ 従って、式(2)は、

$$U_1 = k_1 \int_{t_1}^{t_2} \xi_1(t) dt \quad (4) \quad \text{この衝撃により } C_1, C_2 \text{ は上方に、}$$

$$\dot{Z}_1 = \left(\frac{1}{Mrs} + \frac{l_1^2}{Mrs i^2} \right) U_1, \quad \dot{Z}_2 = \left(\frac{1}{Mrs} - \frac{l_1 l_2}{Mrs i^2} \right) U_1 \quad (4)$$

なる初速度が与えられる。いま、かわかれは障害物を乗り越えた後の自動車の振動を問題
としているから、式(1)の外力に相当する項、すなわち、右辺を0とあつた自由振動方程式
を解いて、その初期条件として式(4)の値を用いて解けばよい。このときは、式(1)の解は、

$$\left. \begin{aligned} Z_1 &= a \{ \xi_b A - B \} \{ U_1 \cos(r_1(t_0+t) + \pi) + U_2 \cos(r_2 t + \pi) \} + b \{ \xi_a A - B \} \{ U_1 \cos(r_2(t_0+t) + \pi) + U_2 \cos(r_1 t + \pi) \} \\ Z_2 &= \xi_a A \{ \xi_b A - B \} \{ U_1 \cos(r_1(t_0+t) + \pi) + U_2 \cos(r_2 t + \pi) \} + \xi_b A \{ \xi_a A - B \} \{ U_1 \cos(r_2(t_0+t) + \pi) + U_2 \cos(r_1 t + \pi) \} \end{aligned} \right\} (5)$$

ここに、 $a = \frac{1}{(\xi_b - \xi_a) r_1}$, $b = \frac{1}{(\xi_a - \xi_b) r_2}$, $A = \left(\frac{1}{Mrs} + \frac{l_1^2}{Mrs i^2} \right)$, $B = \left(\frac{1}{Mrs} - \frac{l_1 l_2}{Mrs i^2} \right)$, $t_0 = \frac{l}{v}$
ここに t は後輪が障害物を乗り越えた直後を $t=0$ とする。

3. 走行自動車と橋桁との連成振動 前節のように2自由度系と仮定した自動車が橋
上を走行する場合の橋桁と自動車の連成振動について考察する。一般に、橋桁の運動方程
式はエネルギー法を Lagrange の運動方程式に代入して求めることができる。ここでは橋の撓み
曲線を $y = y_0 \sin p_0 t$ と仮定する。このときは、自動車の前輪が橋桁支束 A を通過して後輪が

A 変に達するまでの間における橋桁と自動車の振動方程式は、

$$\left. \begin{aligned} \ddot{y}_c + 2h\dot{y}_c + p_0^2 y_c &= C_1 \{g + H_1 \{z_1 - y_c \sin pt\}\} \sin pt \\ l_2 \ddot{z}_1 + l_1 \ddot{z}_2 + \frac{k_1 l}{M_{rs}} z_1 + \frac{k_2 l}{M_{rs}} z_2 &= \frac{k_1 l}{M_{rs}} y_c \sin pt, & C_1 = \frac{2M_{r1}}{M_B} \\ \ddot{z}_1 - \ddot{z}_2 + \frac{k_1 l_1 l}{I} z_1 - \frac{k_2 l_2 l}{I} z_2 &= \frac{k_1 l_1 l}{I} y_c \sin pt, & H_1 = \frac{k_{r1}}{M_{r1}} \end{aligned} \right\} (6)$$

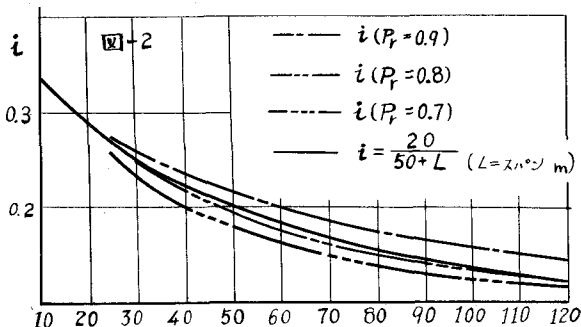
さらに、後輪が A 変を通過後については、同様に、

$$\left. \begin{aligned} \ddot{y}_c + 2h\dot{y}_c + p_0^2 y_c &= G \{g + H_1 \{z_1 - y_c \sin \theta(t_0 + t)\}\} \sin \theta(t_0 + t) + C_2 \{g + H_2 \{z_2 - y_c \sin pt\}\} \sin pt \\ l_2 \ddot{z}_1 + l_1 \ddot{z}_2 + \frac{k_1 l}{M_{rs}} z_1 + \frac{k_2 l}{M_{rs}} z_2 &= \frac{k_1 l}{M_{rs}} y_c \sin \theta(t_0 + t) + \frac{k_2 l}{M_{rs}} y_c \sin pt \\ \ddot{z}_1 - \ddot{z}_2 + \frac{k_1 l_1 l}{M_{rs} i^2} z_1 - \frac{k_2 l_2 l}{M_{rs} i^2} z_2 &= \frac{k_1 l_1 l}{M_{rs} i^2} y_c \sin \theta(t_0 + t) - \frac{k_2 l_2 l}{M_{rs} i^2} y_c \sin pt \end{aligned} \right\} (7)$$

となる。ただしこの場合は後輪が A 変を通過した時刻を $t = 0$ とする。

以上式(6)、(7)は三元連立微分方程式であつてこの解を求めることはむづかしいので、ここでは、Runge-Kutta法により数値計算を行った。ただし、初期条件として、取付道路舗装面上に凹凸があるものとして、橋に自動車が進する直前にその相当の振動があつたものとして、前節で求めた結果を用いた。

4. 衝撃係数に関する確率論的考察
橋に周期力をもついくつかの荷重が載荷される場合、橋の振動は、それぞれ個々の振動の合成振動として表わされる。ここで問題となるのは、それぞれ個々の振動の位相差の大小によつて橋の合成振動の振動性状が異なることである。ここでは橋に作用



する自動車の種類の条件によつて、この位相差は、まったく at random であることに注目して、この位相差を確率変数と考へ、確率論の立場より、衝撃係数が橋の載荷長によつて逆減されることをつりて考察する。さて、いくつかの周期力 $P \sin(\omega t + \theta_i)$ が橋に載荷されることを橋桁スパン λ 中央断面の合成振動の動撓みは一般に、

$$y_{cn} = \int_0^t \frac{1}{\omega} \sum a_i \sin(\omega t + \theta_i) dt \quad a_i = \sin \frac{\pi c_i}{L}, \quad c_i \text{ は変 A より荷重載荷変までの距離,}$$

L はスパン長、この位相差 θ_i はまったく at random である。いまこの位相差 θ_i を確率変数と考へ、 y を次のように定義する $\sum a_i \sin(\omega t + \theta_i) = y \sin(\omega t + \theta)$ このに $|a_i| = a_i$,

$\arg. a_i = (\omega t + \theta_i)$ である。いま、 a_i の和を y とする。よつて任意の y より y が小さい確率 $Pr(y < r)$ を求めれば、これはまた、橋桁スパン λ 中央断面の最大撓み $\max y_{cn}$ 任意の y より小さい確率となる。ここでは、確率を求める為には Pearson の解法の問題に対する Klyugner 式を用いた。

5. 結論 以上の結果を簡単にまとめると、(1) 自動車の振動を二自由度系と仮定した場合は、振動的に規則的であるが、三自由度系とすると加振力そのものが不規則となり一般に小さくなる。(2) 取付道路の凹凸がほゞしと、自動車が橋に進する以前に相当の振動があるときは、衝撃係数が大き。(3) 走行自動車一台によつて衝撃は最悪の場合相当大きいが一以上の連行荷重によつて衝撃は小さい。(4) 第4節のように、確率論の立場から衝撃係数が載荷長によつて逆減することの根拠の一つが明らかとなった。なお、本研究は、昭和32年度文部省科学研究費による総合研究の一部として行つたものである。