

熊本大学 正員

吉村 虎藏

同 正員

平井 一男

同 正員

田中 重範

同 学生員

○吉村 健

筆者の一人平井は「結合法による格子構造の解析」と題する小文⁽¹⁾を発表したが、その後この論文に関連して解析に便利な式および広義の式も得た。また変断面桁などの動的解析についても結合法方式の一法を得たので併せてこゝで報告する。論文⁽¹⁾で取扱った格子桁は、図-1(a)(b)の格子桁であるならば、主桁が単独支持でも中間支えをもつ連続桁であっても差つてはいないが、定断面桁で質量は等分布、かつ桁のねじりねの影響を無視する場合について解析が進められている。その解析過程を行列表示によつて抄録すると次の通りである。

$$\text{Free body の主桁については, } \bar{W}^H = F(\omega) P^H, \text{ 故に } P^H = (F_p(\omega))^{-1} \bar{W}^H \quad (1)$$

こゝに、 $\bar{W}^H$: 主桁格点のたわみ行列、 P^H : 主桁格点の格点力行列、 $F_p(\omega)$: 主桁の動的柔性行列。

Free body の横桁については、図-1(b)の場合には剛性行列が特異であるために、柔性行列 K がつくれないので一般には次の形の式とする。添字 Q は横桁を示す。

$$P^Q = K^Q \bar{W}^Q \quad (2)$$

K^Q は横桁の剛性行列である。自由振動のとき、各格点では外力がゼロであるから、 $P^H + P^Q = 0$ 、また主桁と横桁の格点でのたわみは等しいから、 $\bar{W}^H = \bar{W}^Q$ 、故に、 $[F_p(\omega)]^{-1} + K^Q \bar{W}^H = 0$ 。従つて振動数方程式は次式となる。

$$\det \{ (F_p(\omega))^{-1} + K^Q \} = 0 \quad (3)$$

これより固有値 ω を求め、前式に入れてたわみの比を求め、更にこれを式(1)に入れて、 P の比を求め、 $\bar{W}^H = F(\omega) P^H$ の式に入れて振動モードを求める。

[1] 横桁の剛性行列の作成について

まず、図-1(a)の形式の場合では、横桁についての剛性行列 K をつくると、その逆行列 F^Q が得られるので、

$$\bar{W}^Q = F^Q P^Q \quad (4)$$

の式が直ちに得られる。

しかしながら、図-1(b)の形式の横桁では、剛性行列そのものも直には求めがたいものと思われるので、こゝではまずこの剛性行列のつくり方についての2つの方法を記す。

[第1法] 図-1(b)の横桁では振動時にその質量を考慮すれば、 $F_{ru} - F_{ru}$ のはりの振動を取扱うことになるので解析がかなり複雑となり、それだけの効果も少ないと思われるので横桁の質量を無視することにする。すなわち横桁は静力学的に扱うこととする。いま主桁が4本の図-2 のように並ぶ横桁について考慮する。横桁は定断面でも変断面でもよい。

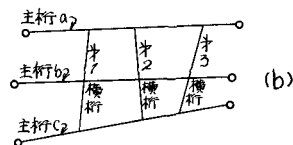
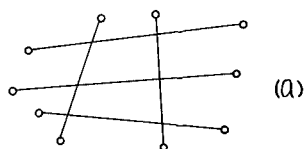


図 - 1

$$W_b^0 = (\frac{1}{3}W_a + \frac{1}{3}W_d) + (\delta_{bb,0} P_b^0 + \delta_{bc,0} P_c^0) \quad (5)$$

$$W_c^0 = (\frac{1}{3}W_a + \frac{1}{3}W_d) + (\delta_{cb,0} P_b^0 + \delta_{cc,0} P_c^0) \quad (6)$$

$E > 1$, $\delta_{bb,0}$, $\delta_{bc,0}$; $\delta_{cb,0}$, $\delta_{cc,0}$ はそれぞれ単純ばり $abcd$ の b 点と c 点のためみの影響係数である。
また鉛直方向の力のつり合い, $\sum V = 0$ より,

$$P_a^0 + P_b^0 + P_c^0 + P_d^0 = 0 \quad (7)$$

さらにモーメントのつり合い, $\sum M = 0$ より,

$$3P_a^0 + 2P_b^0 + P_c^0 = 0 \quad (8)$$

上の4式は主桁間隔が等しいときの式であるが, 不等間隔の場合は式(6)(7)の $\frac{1}{3}$, 式(8)の3, 2等の係数が変わるようになる。また主桁数が n 本の場合にも, 同様の手法で式(5)(6)に代る式が $(n-2) \times 2$ と(7)(8)と同種の式が $2 \times$ 合計 n 本の式が得られる。上の4式を行列表示すると,

$$\begin{bmatrix} 0 & \delta_{bb,0} & \delta_{bc,0} & 0 \\ 0 & \delta_{cb,0} & \delta_{cc,0} & 0 \\ 1 & 1 & 1 & 1 \\ 3 & 2 & 1 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} P_a^0 \\ P_b^0 \\ P_c^0 \\ P_d^0 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -\frac{2}{3} & 1 & 0 & -\frac{1}{3} \\ -\frac{1}{3} & 0 & 1 & -\frac{2}{3} \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} W_a^0 \\ W_b^0 \\ W_c^0 \\ W_d^0 \end{bmatrix}$$

上式の行列を左から A_i, P_i^0, B_i, W_i^0 とすると, 上式は $A_i P_i^0 = B_i W_i^0$ 。 A_i のうち破線部分の要素は単純ばりのためみの影響係数である。さて, A_i, B_i は中い横桁についての剛性行列 K_i^0 と呼べるから, $P_i^0 = A_i^{-1} B_i W_i^0 = K_i^0 W_i^0$ 。横桁が数本あるときには, 2枚らの式をまとめて次のように書くことができる。

$$AP^0 = BW^0 \quad (9)$$

$$P^0 = A^{-1} B W^0 = K^0 W^0 \quad (10)$$

【才2法】 図-3の荷重が中い番目の横桁の格点に働くときには次の関係が成立する。

$$\begin{bmatrix} P \\ M/L \end{bmatrix}_i = \begin{bmatrix} K_{ww} & K_{w\theta} \\ K_{\theta w} & K_{\theta\theta} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} W \\ \theta L \end{bmatrix}_i$$

$$\text{すなわち} \quad K_{ww} = \frac{2EI}{L^3} \begin{bmatrix} 6-6 & 6 & 12 & -6 \\ 6 & 12 & 6 & -6 \\ -6 & 12 & 6 & -6 \\ -6 & 6 & 6 & 6 \end{bmatrix}_i, \quad K_{w\theta} = \frac{2EI}{L^3} \begin{bmatrix} 3 & 3 & -3 & 0 & 3 \\ -3 & 0 & 3 & -3 & 0 & 3 \\ -3 & 0 & 3 & -3 & 0 & 3 \\ -3 & -3 & -3 & -3 & -3 & -3 \end{bmatrix}_i, \quad K_{\theta w} = \frac{2EI}{L^3} \begin{bmatrix} 3 & -3 & 3 & 0 & -3 \\ 3 & 0 & -3 & 3 & 0 & -3 \\ 3 & 0 & -3 & 3 & 0 & -3 \\ 3 & -3 & 3 & -3 & -3 & -3 \end{bmatrix}_i, \quad K_{\theta\theta} = \frac{2EI}{L^3} \begin{bmatrix} 2 & 1 & 1 & 4 & 1 \\ 1 & 4 & 1 & 1 & 4 & 1 \\ 1 & 4 & 1 & 1 & 4 & 1 \\ 4 & 1 & 1 & 1 & 4 & 1 \\ 1 & 4 & 1 & 1 & 4 & 1 \\ 1 & 4 & 1 & 1 & 4 & 1 \end{bmatrix}_i$$

上式は次の行表示とされる。

$$\begin{bmatrix} P \\ M/L \end{bmatrix}_i = \begin{bmatrix} K_{ww} & K_{w\theta} \\ K_{\theta w} & K_{\theta\theta} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} W \\ \theta L \end{bmatrix}_i = K_i^0 \begin{bmatrix} W \\ \theta L \end{bmatrix}_i$$

上式のうち M の項は主桁のねじり剛性を考慮するときのための準備の項である。もし主桁のねじり剛性を無視するときば前式をばうして, $P_i^0 = (K_{ww} W_i^0 + K_{w\theta} \theta_i L)$, $M_i/L = 0 = (K_{\theta w} W_i^0 + K_{\theta\theta} \theta_i L)$

故に $P_i^0 = (K_{ww} - K_{w\theta} K_{\theta\theta}^{-1} K_{\theta w}) W_i^0 = K_i^0 W_i^0$ 。全横桁については次式となる。

$$P^0 = K^0 W^0 \quad (11)$$

(2) 主桁の動的剛性行列について。

Free body の主桁 a の各格点に $P_{j, \text{unit}}$ が働くときの i 点のためみは次式で示される。

$$W(x_i) = \sum_{j=1}^n \frac{1}{\omega_n^2 - \omega^2} \ddot{P}_n(x_j) \ddot{P}_{j, \text{unit}}(x_i) \ddot{P}_{j, \text{unit}} \equiv f_{ij} P_j \quad (\text{unit} = 1 \text{ とおく}) \quad (12)$$

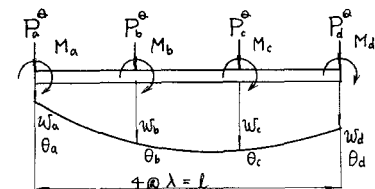


図-3

こゝに $\omega_{jn}^2 = (\frac{n\pi}{\ell})^2 \frac{EI}{F}$, $\bar{\Phi}_n(x) = \sqrt{\frac{2}{\ell}} \sin \frac{n\pi x}{\ell}$ 。故に格子全体の主桁について次の式が得られる。

$$\bar{W}^H = F(\omega)^H P^H \quad (13)$$

もしも主桁のねじり剛性を考慮に入れるときは、格点のねじり周剛力 $T_j \sin \omega t$ によるねじり角は、

$$\theta(x_j) = \sum_n \frac{1}{\omega_{jn}^2 - \omega^2} \bar{\Phi}_n^T(x_j) \bar{\Phi}_n^T(x_j) T_j = f_{.j}^T T_j \quad (14)$$

こゝに $\omega_{jn}^2 = (\frac{n\pi}{\ell})^2 \frac{KGA}{I_p F}$, $\bar{\Phi}_n^T(x) = \sqrt{\frac{2A}{I_p \ell}} \sin \frac{n\pi x}{\ell}$ 。故に格子の主桁については (13) と同様に、

$$\bar{\theta}^H = F^T(\omega)^H T^H \quad (15)$$

あるいは $F^T(\omega)^H$ と $F(\omega)^H$ との次元をそろえるために、 $\frac{1}{\ell} \bar{\Phi}_n^T(x) = \bar{\Phi}_n^T(x)$, $\frac{1}{\ell} F^T(\omega)^H = \bar{F}^T(\omega)^H$ とおいて式 (15) を書きかえると、

$$(\bar{\theta}^H \ell) = \bar{F}^T(\omega)^H (\bar{T}^H \ell) \quad (16)$$

(15) (16) を併せるとねじり剛性を考慮した主桁では次の式が得られる。

$$\begin{bmatrix} \bar{W}^H \\ \bar{\theta}^H \ell \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} F(\omega)^H \\ \bar{F}^T(\omega)^H \end{bmatrix} \begin{bmatrix} P^H \\ \bar{T}^H \ell \end{bmatrix} = \bar{F}_{PT}^H \begin{bmatrix} P^H \\ \bar{T}^H \ell \end{bmatrix} \quad (17)$$

[3]. 振動数方程式

主桁が定断面直線の単純支持あるいは連続桁の任意格子桁における振動数方程式の形は次のようになるといえることができる。

(i) 図-1(a) の形の格子桁で主桁のねじり剛性を無視するとき、式 (8) と式 (13) において、 $\bar{W}^H = \bar{W}^0$, $P^H + P^0 = 0$ を用いると、 $(F^0 + F(\omega)^H) P^H = 0$ 。自由振動しているから次の式が成立する。

$$\det |F^0 + F(\omega)^H| = 0 \quad (18)$$

これより ω を求め、式 (18) の前式に入れて P_0 比を求め、 P_0 比を式 (13) に入れてモードを求めることができる。

(ii) 図-1(b) の形式の格子で主桁のねじり剛性を無視するとき

式 (13) と式 (9) あるいは (10) または (11) を取扱い、たわみを等値して、自由振動時に外力=0 の条件を用いると、

$$(A + B F(\omega)^H) P^H = 0 \quad (19)$$

$$\text{あるいは } (I + A^{-1} B F(\omega)^H) P^H = 0 \quad (20)$$

$$\text{または } (I + K^0 F(\omega)^H) P^H = 0 \quad (21)$$

こゝに I は単位行列である。したがって振動数方程式は次のいずれを用いてもよい。

$$\det |A + B F(\omega)^H| = 0 \quad (22)$$

$$\det |I + A^{-1} B F(\omega)^H| = 0 \quad (23)$$

$$\text{あるいは } \det |I + K^0 F(\omega)^H| = 0 \quad (24)$$

こゝに K^0 は $A^{-1} B$ より求めてもよいし、直接前記第2法の式を参照して計算してもよい。

(iii) 主桁のねじり剛性を考慮するときの振動数方程式

主桁については式 (17) がある。また横桁については第2法の $\{P^0, M_{\ell}^0\}$ の式を格子桁の横桁全体について書くと次のようになる。

$$\begin{bmatrix} P^0 \\ M_{\ell}^0 \end{bmatrix} = K_{PT}^0 \begin{bmatrix} \bar{W}^0 \\ \bar{\theta}^0 \ell \end{bmatrix} \quad (25)$$

$\bar{\theta}^H = \bar{\theta}^0$, $\bar{W}^H = \bar{W}^0$, $P^H + P^0 = 0$, $M_{\ell}^0 + T^H = 0$ を用いると、

$$(I + K_{PT}^0 F(\omega)^H) \{P, M_{\ell}^0\}^H = 0 \quad (26)$$

故に振動方程式は、

$$\det | \mathbb{I} + K_{PT}^Q F_{PT}^H(\omega) | = 0 \quad (27)$$

[4] 変断面桁の固有値について.

従来、筆者らが提案する動的結合法では桁は定断面として取扱、て来た。ここでは変断面桁の動的解析について記す。まず変断面桁のうち、質量分布は等分布で断面 2 次モーメントのみは変化する桁の固有値問題を扱う。鋼道路橋等では鋼桁の断面 2 次モーメントは部分的に変化しても、床組および床版重量は鋼主桁自身の重量に比べて大きく、主桁が変断面であるための重量分布の変化は僅々であるから、このような場合を対象とする。

まず定断面主桁 \$I_0\$ について式 (18) の関係、 $W^H = F(\omega) P^H$ を導く。変断面の部分は図-4(a) のように \$I_0\$ の増加分の \$I_n\$ のみを上の定断面 \$I_0\$ に結合する \$I_0 + I_n\$ と考える。問題のはりの断面 2 次モーメントは \$I_0 + I_n\$。このとき結合分の \$I_n\$ は定断面でも変断面でもよい。何故ならば上の仮定によ、て結合部分の \$I_n\$ には質量を考えないから、結合ばりについては静力学的問題となるからである。結合ばりの \$I_n\$ と定断面桁の \$I_0\$ との結合は、両者のたわみを等値するのによい。もっと精密にはたわみ角を等値する \$I_n\$ である。解析法の説明としては図-4(b) のモデルで充分であろう。付加 \$I_n\$ のばりについて、結合点で効力と変位との関係は、すでに半 1 法において導いた。これと式 (13) とを併せ考えて、たわみ角の等値と結合点における外力 \$= 0\$ の条件を入れる。その結果から振動方程式は式 (22), (23), (24) 付と同一形の式となる \$I_n\$ が知られる。式中の \$A, B, K^Q\$ 付とが結合ばり \$I_n\$ についての行列である。

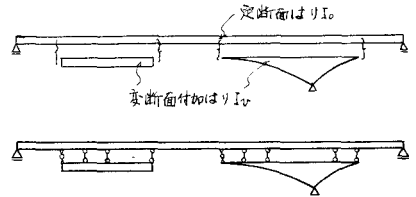


図-4

[5] 質量付加の場合のはりの固有値

[4] では質量等分布の場合の変断面はりの固有値について述べた。ここでは固有値の知られたばり (定断面あるいは変断面) の一部に付加質量のあるときの固有値の解析について記す。これは [4] と併せると変断面で重量分布が甚しく変化するばりの固有値解析に応用できるものと思われる。

図-5(a) のようにはりに集中質量 \$m_i\$ があるときはりの固有値問題をまず扱うことにする。 \$I_n\$ のばりに \$P_n \sin \omega t\$ が効いているときの \$(\alpha)_i\$ 変のたわみは式 (2) の形で与えられる。図-5(a) の場合では、 $P_i = -m_i \omega^2 W(\alpha_i)$ とおいてよりから次式が得られる。これが振動方程式である。

$$1 + m_i \sum_n \frac{\omega^2}{\omega_n^2 - \omega^2} F_n^2(\alpha_i) = 0$$

モートは式 (2) によ、て得られる。

図-5(b) のように付加質量が \$m_i\$ がある場合には、

$W = F(\omega) P$, $P = -M \omega^2 W$, ただし \$M\$ は質量 \$m_i\$。 \$m_i\$ についての対角行列。故に、 $(\mathbb{I} + \omega^2 F(\omega) M) W = 0$ 。

振動方程式は

$$\det | \mathbb{I} + \omega^2 F(\omega) M | = 0$$

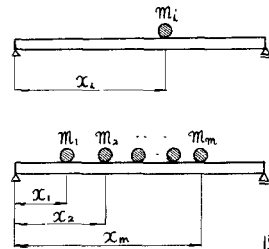


図-5

(注) (1) 平井, 結合法による格子構造の動的解析, 土木学会論文集 101 号, 399.