

(17) トラス橋に関する 解法

東北大学 正員 多谷 彪男
東北大学 学生員 村井 貞規
東北大学 学生員 長谷川 明

この方法は、連続体の振動解析のための Lagrange's equation¹⁾ を使って、トラスの部材質量を質点系におき換えることなく、連続的に分布するものとして計算する方法である。

Normal Function の決定

トラス部材は、軸方向力だけが働き、軸と直角方向には剛体的振動をするので、波長 $2\pi/\kappa$ の時の部材 ij の normal function を次のようにおく。

$$U_{ij} = A_{ij} \cos(\kappa x) + B_{ij} \sin(\kappa x) \quad (1)$$

$$V_{ij} = C_{ij} + D_{ij} x \quad (2)$$

部材 ij の両端における変位を図のように、 X, Y 方向に分け、 x の始点 i ($x=0$) で (a_i, b_i) 、終点 j ($x=l_{ij}$) で (a_j, b_j) と書けば、(1), (2) に $x=0, l_{ij}$ を代入して次の関係が得られる。

$$A_{ij} = a_i \cos \theta_{ij} + b_i \sin \theta_{ij} \quad (3)$$

$$B_{ij} = \frac{\sin(\kappa l_{ij})}{\sin(\kappa l_{ij})} \{ (a_j - a_i \cos(\kappa l_{ij})) \cos \theta_{ij} + (b_j - b_i \cos(\kappa l_{ij})) \sin \theta_{ij} \} \quad (4)$$

$$C_{ij} = b_i \cos \theta_{ij} - a_i \sin \theta_{ij} \quad (5)$$

$$D_{ij} = \frac{1}{l_{ij}} \{ (b_j - b_i) \cos \theta_{ij} - (a_j - a_i) \sin \theta_{ij} \} \quad (6)$$

又、部材 ij に働く軸力は(1)より、

$$G^2 P S_{ij} \frac{\partial U_{ij}}{\partial x} = G^2 P S_{ij} \kappa \{ -A_{ij} \sin(\kappa x) + B_{ij} \cos(\kappa x) \} \quad S_{ij}: \text{部材 } ij \text{ の断面積} \quad (7)$$

となり、 i, j 点における ij 部材の軸力を F_{ij}, F_{ji} と書けば、(3), (4), (7) を使って、次のようになる。

$$F_{ij} = \frac{G^2 P S_{ij} \kappa}{\sin(\kappa l_{ij})} \{ (a_j \cos \theta_{ij} + b_j \sin \theta_{ij}) - (a_i \cos \theta_{ij} + b_i \sin \theta_{ij}) \cos(\kappa l_{ij}) \} \quad (8)$$

$$F_{ji} = \frac{G^2 P S_{ij} \kappa}{\sin(\kappa l_{ij})} \{ -(a_i \cos \theta_{ij} + b_i \sin \theta_{ij}) + (a_j \cos \theta_{ij} + b_j \sin \theta_{ij}) \cos(\kappa l_{ij}) \} \quad (9)$$

節点においては、質量がないため、振動の際、慣性力が働かず、これらの軸力はつりあっているなければならない。振動による部材間のなす角の変化は微小なものとすると、図における j 点において、 X, Y 方向について、それぞれ次の平衡条件式が得られる。

$$F_{jk} \cos \theta_{jk} + F_{jg} \cos \theta_{jg} + F_{ji} \cos \theta_{ji} + F_{jl} \cos \theta_{jl} = 0 \quad (10)$$

$$F_{jk} \sin \theta_{jk} + F_{jg} \sin \theta_{jg} + F_{ji} \sin \theta_{ji} + F_{jl} \cos \theta_{jl} = 0 \quad (11)$$

パネル数を n とすれば、静定トラスでは未知数は、 a_i, b_i 等の節点変位が $(2n+1) \times 2 - 3 = 4n-1$ 個あり、さらに F で、 $4n$ 個ある。一方 (10), (11) による平衡条件式は、 $(2n+1) \times 2 - 3 = 4n-1$ 個ある。さらに (8), (9) によって、(10), (11) は、 a_i, b_i 等の節点変位の一次項だけの方程式となる。よって平衡条件式は次のようになる。

$$\begin{bmatrix} h_{11} & h_{12} & \dots & h_{1, 4n-1} \\ h_{21} & h_{22} & \dots & h_{2, 4n-1} \\ \vdots & \vdots & \ddots & \vdots \\ h_{4n-1, 1} & h_{4n-1, 2} & \dots & h_{4n-1, 4n-1} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} a_1 \\ a_2 \\ \vdots \\ a_{4n-1} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ \vdots \\ 0 \end{Bmatrix} \quad (12)$$

a_i ($i=1, 2, \dots, 4n-1$) は $(4n-1)$ 個の未知数 a_i, b_i を示す

ここで、 h_{ij} は r_r だけの項である。(12)で、 $a_1, \dots, a_{n-1}$ が全て 0 でない解をもつためには、左辺の行列の行列式が、0 とならなければならない。(13式) 一般的には r_r が無数に求まり、又、 r_r に対する $a_1: a_2: \dots: a_{n-1}$ の比が求まる。この比を (3)~(6)へ代入して $A_{ij}, B_{ij}, C_{ij}, D_{ij}$ の比が求まり、これを $(A_{ij})_r, (B_{ij})_r, (C_{ij})_r, (D_{ij})_r$ と書く。これで各部材の normal function が決定する。(14式)

$$\begin{bmatrix} h_{11} & h_{12} & \dots & h_{1, n-1} \\ h_{21} & h_{22} & \dots & h_{2, n-1} \\ \vdots & \vdots & & \vdots \\ h_{n-1,1} & h_{n-1,2} & \dots & h_{n-1, n-1} \end{bmatrix} = 0 \quad (13)$$

$$\begin{Bmatrix} a_2/a_1 \\ a_3/a_1 \\ \vdots \\ a_{n-1}/a_1 \end{Bmatrix} = - \begin{bmatrix} h_{22} & h_{23} & \dots & h_{2, n-1} \\ h_{32} & h_{33} & \dots & h_{3, n-1} \\ \vdots & \vdots & & \vdots \\ h_{n-1,2} & h_{n-1,3} & \dots & h_{n-1, n-1} \end{bmatrix}^{-1} \begin{Bmatrix} h_{21} \\ h_{31} \\ \vdots \\ h_{n-1,1} \end{Bmatrix} \quad (14)$$

Structural Angular Frequency の決定

部材 ij の変位成分は、Structural Angular Frequency を P_s とし、各 r_r に対する振幅比を $\bar{A}_{sr}$ とすれば、次のようになる。

$$u_{ij} = \begin{Bmatrix} \alpha_{11} & \alpha_{12} & \dots & \alpha_{1m} \\ \alpha_{21} & \alpha_{22} & \dots & \alpha_{2m} \\ \vdots & \vdots & & \vdots \\ \alpha_{n-1,1} & \alpha_{n-1,2} & \dots & \alpha_{n-1,m} \end{Bmatrix}_{ij} \begin{Bmatrix} q_1 \\ q_2 \\ \vdots \\ q_m \end{Bmatrix} \quad \text{ここで} \quad \begin{aligned} (\alpha_{1s})_{ij} &= (A_{ij})_s \cos(r_s x) + (B_{ij})_s \sin(r_s x) \\ (\alpha_{2s})_{ij} &= (C_{ij})_s + (D_{ij})_s x \\ q_m &= \bar{A}_{sm} \sin(P_s t + \phi_s) \end{aligned} \quad (15)$$

自由振動の場合、Lagrange's equation は次のようになる。^{1), 2)}

$$b_{rs} \ddot{q}_s + 2 \sum b_{rs} \dot{q}_s + k_{rs} q_s = 0 \quad (s \text{ は summation convention}) \quad (16)$$

$$\begin{aligned} b_{rs} &= \iiint b_{rs} dx_1 dx_2 dx_3 = \frac{\rho}{\gamma} \iiint \sum_k P \alpha_k r \alpha_{ks} dx_1 dx_2 dx_3 = \rho \sum_{ij} S_{ij} \int_0^{l_{ij}} (\alpha_1 r \alpha_{1s} + \alpha_2 r \alpha_{2s}) dx \\ &= \rho \sum_{ij} S_{ij} \int_0^{l_{ij}} \{ (A_{ij})_r \cos(r_r x) + (B_{ij})_r \sin(r_r x) \} \{ (A_{ij})_s \cos(r_s x) + (B_{ij})_s \sin(r_s x) \} \\ &\quad + \{ (C_{ij})_r + (D_{ij})_r x \} \{ (C_{ij})_s + (D_{ij})_s x \} dx \end{aligned} \quad (17)$$

$$\begin{aligned} k_{rs} &= \iiint k_{rs} dx_1 dx_2 dx_3 = \sum_{ij} S_{ij} \int_0^{l_{ij}} 2G \left\{ \alpha_{1r,1} \alpha_{1s,1} + \frac{\nu}{1-2\nu} \alpha_{1r,1} \alpha_{1s,1} \right\} dx \\ &= 2G \frac{1-\nu}{1-2\nu} r_r r_s \sum_{ij} S_{ij} \int_0^{l_{ij}} \{ -(C_{ij})_r \sin(r_r x) + (D_{ij})_r \cos(r_r x) \} \\ &\quad \times \{ -(C_{ij})_s \sin(r_s x) + (D_{ij})_s \cos(r_s x) \} dx \end{aligned} \quad (18)$$

今、 $q_s = -\bar{A}_{ss} P_s^2 \sin(P_s t + \phi_s)$ であるから、粘性による項を無視すると、(16) は次のようになる。

$$\begin{bmatrix} -P_s^2 b_{11} + k_{11} & -P_s^2 b_{12} + k_{12} & \dots & -P_s^2 b_{1m} + k_{1m} \\ -P_s^2 b_{21} + k_{21} & -P_s^2 b_{22} + k_{22} & \dots & -P_s^2 b_{2m} + k_{2m} \\ \vdots & \vdots & & \vdots \\ -P_s^2 b_{m1} + k_{m1} & -P_s^2 b_{m2} + k_{m2} & \dots & -P_s^2 b_{mm} + k_{mm} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \bar{A}_{s1} \\ \bar{A}_{s2} \\ \vdots \\ \bar{A}_{sm} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ \vdots \\ 0 \end{Bmatrix} \quad (19)$$

よって、(12)~(14)の操作と同様に Structural Angular Frequency P_s が求まり、 $\bar{A}_{s1}: \bar{A}_{s2}: \dots: \bar{A}_{sm}$ の比が求まる。このようにして最終的に、部材 ij の変位は次のように書かれ、 $P_1, P_2, \dots, P_s$ の振動による振幅比と位相差 ϕ_s は、質点系と同様に、初期条件によって決定される。

$$u_{ij} = \sum_{k=1}^n \begin{Bmatrix} \alpha_{11} & \alpha_{12} & \dots & \alpha_{1m} \\ \alpha_{21} & \alpha_{22} & \dots & \alpha_{2m} \\ \vdots & \vdots & & \vdots \\ \alpha_{n-1,1} & \alpha_{n-1,2} & \dots & \alpha_{n-1,m} \end{Bmatrix}_{ij} \begin{Bmatrix} \bar{A}_{k1} \sin(P_k t + \phi_k) \\ \bar{A}_{k2} \sin(P_k t + \phi_k) \\ \vdots \\ \bar{A}_{km} \sin(P_k t + \phi_k) \end{Bmatrix} \quad (20)$$

両端自由の棒の振動では、直交関係が成立し、 $\bar{A}_{ij} = 0$ ($i \neq j$) となり、structural frequency と Original Natural frequency ($\omega = C/r$) と一致するが、この場合には、一般に、直交関係がなく、(19)を解かなければならない。この structural frequency というのは、いくつかの original natural frequency が重なることによる振動数である。

参考文献 多谷虎男: Tensor Wave Theory in Solid Elastic Body of Three Dimension

1) Part 6 東北大学工学報告 Vol. 37, No 2 2) Part 7 東北大学工学報告 Vol. 40, No 1