

1-58 曲線箱桁の断面変形について

東京大学工学部 正員 奥村敏恵
 東京大学大学院 正員 落合重俊

1. はじめに

箱桁構造が大型化するに断面形と構造形式との相互関係設計が重要な問題になる。本論はこの問題を解決する第一段階として(断面変形と変位)に関する微分方程式を導き出すことにする。

直線梁については既に V. Z. VLASOV により(確立された)が、本論は荷重の影響の大きい曲線桁について解を求めた。

2. 基礎方程式の生成

仮定：各板要素内では平面保持の仮定、成り、板要素、格点(節点)は変形したまま。

a) 面外変位 (格点数に等しい自由度あり) $U(\theta, s) \geq U_k(\theta) \cdot \varphi_k(s)$ (1)

b) 面内変位 (2倍の格点数一枚要素数、自由度) $V(\theta, s) \geq V_k(\theta) \cdot \psi_k(s)$ (2)

$$E(\theta) = \frac{\partial^2 U}{\rho \partial \theta^2} + \frac{\nu}{\rho} \cos \alpha \quad (3)$$

$$\delta(\theta, s) = \frac{\partial^2 V}{\rho \partial \theta^2} + \frac{\partial^2 U}{\partial s^2} - \frac{U}{\rho} \cos \alpha \quad (4)$$

今単位角による区切り水た板要素帯に仮想仕事の原理を用いて仕事の釣合式を立てる。

面外仮想変位 (φ_j) の釣合

$$\int_F \frac{\partial U}{\partial \theta} \varphi_j dF - \int_F \tau \varphi_j' dF + \int_F \frac{\cos \alpha}{\rho} \varphi_j dF + \int_L P_j ds = 0 \quad (5)$$

面内仮想変位 (ψ_k) の釣合

$$\int_F \frac{\partial V}{\partial \theta} \psi_k dF + \int_L \delta \psi_k ds - \sum_k V_k \int_L \frac{M_k M_k}{E I(s)} ds = 0 \quad (6)$$

(1)(2)(4)を考慮する(5)(6)式より基礎方程式を得る。

$$\begin{aligned} & \frac{\nu}{R_0} \sum U_i'' a_{ji} + \frac{\nu}{R_0} \sum V_k' b_{jk} - \frac{1}{R_0} \sum V_k' \bar{b}_{jk} - \sum U_i a_{ji}'' + \frac{1}{R_0} \tau U_i' a_{ji} \\ & + \frac{1}{R_0} \sum V_k' \bar{b}_{jk} + \frac{1}{R_0} \sum U_i \bar{a}_{ij} - \frac{1}{R_0} \sum U_i \bar{a}_{ij} + \frac{P_j}{\rho} = 0 \quad (7) \\ & \frac{1}{R_0} \sum V_k'' C_{kk} + \sum U_i b_{ki}'' - \frac{1}{R_0} \sum U_i b_{ki}'' - \tau \sum V_k S_{kk} \cdot \frac{M_k}{E I(s)} = 0 \quad (8) \end{aligned}$$

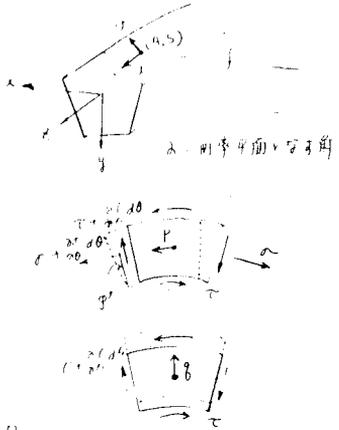
但し $\delta = \frac{E}{\rho}$, $S_{kk} = \frac{1}{E} \int_L \frac{M_k M_k}{E I(s)} ds$, $P_j = \int_L P_j ds$, $b_{jk} = \int_L \delta \psi_k ds$, $C_{kk} = \int_L \frac{M_k M_k}{E I(s)} ds$

$$a_{ji} = R_0 \int_F \frac{1}{\rho} \varphi_j \varphi_i dF, \quad \bar{a}_{ji} = R_0 \int_F \frac{\cos \alpha}{\rho} \varphi_j \varphi_i dF, \quad \bar{a}_{ji} = R_0 \int_F \frac{\nu}{\rho} \varphi_j \varphi_i dF, \quad \bar{a}_{ji} = R_0 \int_F \varphi_j \varphi_i dF$$

$$b_{jk} = R_0 \int_F \frac{\cos \alpha}{\rho} \varphi_j \psi_k dF, \quad \bar{b}_{jk} = R_0 \int_F \frac{1}{\rho} \varphi_j \psi_k dF, \quad \bar{b}_{jk} = R_0 \int_F \frac{\nu}{\rho} \varphi_j \psi_k dF, \quad b_{jk} = R_0 \int_F \psi_k \varphi_j dF$$

一般に $\varphi_i(s) \psi_k(s)$ は全断面で直交するように選ぶ、変位の自由度と等しい数だけ選ぶ。定数係数に用いた R_0 は中立軸の交差点での半径に等しい様に選ぶ。軸方向力の曲げモーメントは中成りないが、換りによる連成項が生ずる。差断面中心の半径を用いる、換り曲げモーメントは連成項は生じない。 S_{kk} は変形角 θ という断面変形による内力仕事(一次変形) M の帯の積より求まる。

結局 (7)(8)の連立微分方程式の解を求めれば一般に定数係数の線形微分方程式の対称系は一つの等価な微分方程式に置き換えられる。この次数は U の自由度 n の二倍と等しく $\theta = 0, \theta = \theta_0$ での境界条件の数に等しい。 U_i, U_k が求まれば $P_j = \int E \sum U_i \varphi_i \varphi_j dF + \int E \sum V_k \psi_k \varphi_j dF$ より断面力が求まる。



3. 2軸対称断面の計算例

本例の場合断面中心と中立軸の交差とは非常に接近する。論旨より考えれば計算上同一点と見做して差支はない。独立変数として断面輪郭上の函数である q_i, ψ, R を次の f_j に与える。

面外変位 $q_1 = 1, q_2 = y, q_3 = x, q_4 = xy$

面内変位 $\psi_1 = I, \psi_2 = y', \psi_3 = x', \psi_4 = x'y' + y'x$

以上を手立て (1) の式を各 j 変位, f_j 変位 ψ_j について列挙すると

$$\delta F U_1'' + b_1 V_1' - \frac{F_0}{R_0} U_1 + F_F U_3 + \frac{R_0 R_1}{q_1} F_1 = 0 \quad (1A)$$

$$\delta I_x U_2'' - b_1 V_1' + b_1 V_4' + a_1 U_4 - C U_2 - F_W V_2' + \frac{R_0 R_2}{q_1} = 0 \quad (2A)$$

$$\delta I_y U_3'' - F_F V_3' - C_1 U_3 + F_F U_1 + \frac{R_0 R_3}{q_1} = 0 \quad (3A)$$

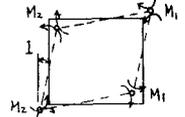
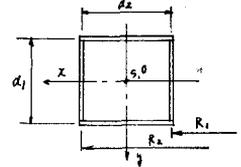
$$\delta I_{xy} U_4'' - \bar{a} V_1' - \bar{a} V_4' - \bar{a} R_0 U_4 + a_1 U_2 + \frac{R_0 R_4}{q_1} = 0 \quad (4A)$$

$$a V_1'' + \bar{a} V_4'' + \bar{a} R_0 U_4' + a_1 U_2' + \frac{R_0 b_1}{q_1} = 0 \quad (5A)$$

$$F_W V_2'' + R_0 F_W U_2' + \frac{R_0 b_2}{q_1} = 0 \quad (6A)$$

$$F_F V_3'' + R_0 F_F U_3' - F_F U_1' + \frac{R_0 b_3}{q_1} = 0 \quad (7A)$$

$$a V_4'' + \bar{a} V_1'' + \bar{a} R_0 U_4' - a_1 U_2' - R_0 S_{44} V_4 + \frac{R_0 b_4}{q_1} = 0 \quad (8A)$$



$$S_{44} = \frac{R_0 d_1}{3 E^2 I_W} \left(\frac{M_1^2}{R_1} + \frac{M_2^2}{R_2} \right) + \frac{2 d_2}{3 E^2 I_F} \left(\frac{M_1^2 + M_2^2}{N_1 + N_2} \right)$$

$$M_1 = \frac{3 a^2 + \frac{2 R_0}{R_1} b^2}{(a^2 + \frac{R_0}{R_1} b^2) (a^2 + \frac{R_0}{R_2} b^2)}$$

$$M_2 = \frac{3 a^2 + \frac{2 R_0}{R_2} b^2}{(a^2 + \frac{R_0}{R_1} b^2) (a^2 + \frac{R_0}{R_2} b^2)}$$

$$b^2 = \frac{d_1^2}{6 E I_W}, \quad a^2 = \frac{d_2}{3 E I_F}$$

但し $I_x = R_0 \int \frac{1}{2} y^2 dF, I_y = R_0 \int \frac{1}{2} x^2 dF, I_{xy} = R_0 \int \frac{1}{2} x y^2 dF, I_{F0} = R_0 \int \frac{1}{2} x^2 dF, \bar{I}_{F0} = R_0 \int \frac{1}{2} x^2 dF$
 $F = R_0 \int \frac{1}{2} dF, \bar{F} = R_0^2 \int \frac{1}{2} dF, F_F = R_0 \int \frac{1}{2} dF, \bar{F}_F = R_0^2 \int \frac{1}{2} dF, F_W = R_0 \int \frac{1}{2} dF, \bar{F}_W = \int dF, \bar{F}_F^2 = \int dF$
 又 $\frac{d_1^2}{4} F_F = a_1, \frac{d_2^2}{4} F_W = a_2, a_1 + a_2 = a, a_2 - a_1 = \bar{a}, b = \delta a_1 + \frac{\bar{a} R_0}{R_1}, b_1 = \delta F_F + \frac{\bar{F}_F}{R_0}$
 $\frac{d_1^2}{4} F_F^2 = a_1^2, \frac{d_2^2}{4} F_W^2 = a_2^2, a_1^2 + a_2^2 = a^2, a_2^2 - a_1^2 = \bar{a}^2, C = R_0 F_W^2 + \frac{\bar{a} R_0}{R_0}, C_1 = R_0 F_F^2 + \frac{\bar{F}_F R_0}{R_0}$

(1A), (3A), (7A) は U_1, U_3, V_3 の微分項を念のためこの3式で独立する。荷重項を除去して同次型として求める。新しい函数 $U_1 = f_1^I$ を導入すると6次の線形微分方程式が得られる。

$$E I_y f_1^{(6)} + G \left(\frac{\delta I_y F_F}{F} - 2 R_0 F_F^2 - \frac{F_F^2}{R_0} \right) f_1^{(4)} + G (R_0 F_F^2 - C_1 \frac{F_F}{F}) f_1^{(2)} = 0 \quad (9A)$$

結局6次の線形微分方程式を解く問題に帰す。 f_1 が求まれば6次の F, V_3 各々 U_1, U_3, V_3 は求まる。

$$U_1 = f_1^{(I)}, \quad U_3 = \frac{\delta F F_F}{A} f_1^{(3)} + \frac{\delta F_F^2}{A} f_1^{(1)}, \quad V_3 = \frac{\delta R_0 F F_F^2}{A} f_1^{(2)} + \frac{W}{A} f_1$$

(但し $W = F_F^2 - F_F^2 \bar{F}_F, A = \delta R_0 F_F F_F^2 - W$)

残りの (2A), (4A), (5A), (8A) 式は (6A) 式を用いると U_2, U_4, V_1, V_4 を全く念式となり同様に新しい函数

$U_4 = f_2^I$ を導入すると8次の線形微分方程式が得られる。その解より U_2, U_4, V_1, V_4 は各々求められる。

$$f_2^{(8)} + \left\{ \frac{\delta a_1 + W_1}{\delta I_x} - \frac{a_1 I_{xy}}{4 a_1 a_2 m} \right\} f_2^{(6)} + \frac{1}{2 a_1 a_2 m} \left\{ \bar{a} R_0 + \frac{I_{xy}}{2 I_x} (\delta a_1^2 + \frac{a_2 \bar{a}_1}{R_0} - a_1 W_1) \right\} f_2^{(4)} + \frac{1}{2 m \delta I_x} \left\{ \frac{a_2^2 R_0 \delta a_1}{a_2} - \frac{\bar{a}_1 a_1^2}{a_1} + \frac{R_0 \bar{a} W_1}{a_1 a_2} \right\} f_2^{(2)} = 0 \quad (10A)$$

(但し $m = \frac{I_{xy}}{R_0 S_{44}}, \bar{a} = a_2 a_1^2 + a_1 a_2^2, W_1 = R_0 (F_W - F_W^2)$)

$$U_4 = f_2^{(I)}, \quad U_2 = 2 m f_2^{(5)} - \frac{a_1 I_{xy}}{2 a_1 a_2} f_2^{(3)} + \frac{\bar{a} R_0}{a_1 a_2} f_2^{(1)}$$

$$V_1 = -m f_2^{(4)} + \frac{\delta I_{xy}}{2 a_2} f_2^{(2)} - \frac{a_1^2}{a_2} f_2, \quad V_4 = m f_2^{(4)}$$

又 (6A) 式より $V_2 = -2 m R_0 f_2^{(4)} + \frac{a_1 F R_0 I_{xy}}{2 a_1 a_2} f_2^{(2)} - \frac{R_0^2 \bar{a}}{a_1 a_2} f_2$

以上特殊な場合の例について連立微分方程式を求めその同次型のみに対する準恒微分方程式を求めた。勿論 $R = \infty$ に近づくと橋脚の式になる。又この式の解及び実験結果は当日表により示す。