

東京大学工学部 正員 工博 奥村 敏克

日 本 橋 梁 正員

中村 栄太郎

曲線桁には種々の理論があるが、それらは単純支持との仮定を設けているが、最近道路公団、首都高速道路公団等（左図のような $1-B \times 1$ ）に対して L 支変支持のような構造が採用されてきた。この場合単純支持条件に於ける「完全撓れ拘束」の条件に対して弾性撓れ拘束の条件が入ってくる。この条件下に於ける曲線格子桁を transfer matrix を用いて解析する。

解析方法

図のような曲線格子を並列箱桁について解析を行う。

Field transfer matrix F_i の計算
曲線桁の弾性方程式より Laplace 変換を用いて求める。

（注：深沢泰晴氏の「並列主桁曲線橋の解析」を参照の事）

$$Z_i^R = F_i \cdot Z_i^L$$

但し Z_i^L は i 変に於ける state

matrix で i 変に於ける A, B

桁の撓み、撓れ角、撓み角、曲げモーメント、撓れモーメントを含む。（但しこの場合箱桁を扱う故、及びモーメントは無視する）

2. Point transfer matrix P_i の計算

左図のように横桁を主桁と切断して、そこに不静定曲げモーメント M_Q 、

不静定剪断力 Q_Q を作用させ、横桁の釣合より求める。

$$M_Q^A = \frac{2EI_Q}{l} \left(2\varphi_A + \varphi_B - \frac{3}{l}u_B + \frac{3}{l}u_A \right)$$

$$M_Q^B = \frac{2EI_Q}{l} \left(\varphi_A + 2\varphi_B - \frac{3}{l}u_B + \frac{3}{l}u_A \right)$$

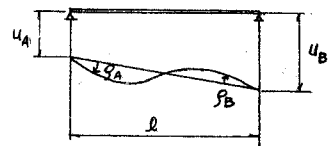
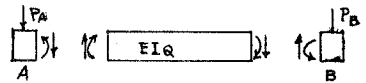
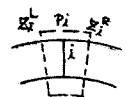
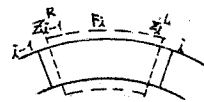
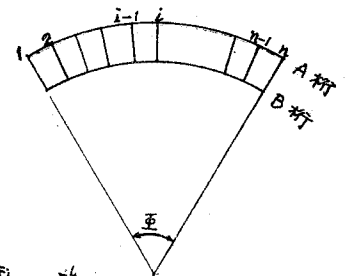
$$Q_Q^A = Q_Q^B = \frac{6EI_Q}{l^2} \left(\varphi_A + \varphi_B - \frac{2}{l}u_B + \frac{2}{l}u_A \right)$$

$$\therefore Z_i^R = P_i \cdot Z_i^L$$

3. 境界条件の挿入及び支変に於ける断面力、変形量の計算

$$\begin{aligned} Z_n^R &= P_n \cdot F_n \cdots P_i \cdot F_i \cdots P_2 \cdot F_2 \cdot P_1 \cdot Z_1^L \\ &= G \cdot Z_1^L \end{aligned}$$

Z_n^R, Z_1^L に境界条件を入れて Z_n^R, Z_1^L に於ける断面力、変形量を計算する。



但し単純支持の場合

$$Z_1^L, Z_n^R \text{ に於て}$$

$$u = \varphi = M = 0$$

弾性接れ拘束の場合

$$Z_1^L, Z_n^R \text{ に於て}$$

$$u = M = T = 0$$

4. 中間梁の断面力、変形量の計算

$$Z_1^R = P_1 \cdot Z_1^L, Z_2^L = T_2 \cdot Z_1^R, Z_i^R = P_i \cdot Z_i^L, Z_{i+1}^L = F_{i+1} \cdot Z_i^R, \dots, Z_n^L = F_n \cdot Z_{n-1}^R$$

よって $Z_1^R, Z_2^L, \dots, Z_i^R, Z_{i+1}^L, \dots, Z_n^L$ を計算する。

5. 横桁の断面力の計算

$$A \text{ 桁 } M_A^0 = T_2^L - T_2^R, Q_A^0 = Q_2^R - Q_2^L + P_A$$

$$B \text{ 桁 } M_B^0 = T_2^R - T_2^L, Q_B^0 = Q_2^L - Q_2^R - P_B$$

連続曲線格子桁への応用

図のような全周連続曲線格子桁を考える。

中間支束 1, 2, 3, 4 を除去して、そのかわり不静定反力 X_1, X_2, X_3, X_4 を作用させる。

A ~ C, B ~ D なる単純梁とみなした場合の支束 1, 2, 3, 4 に於ける実際荷重による撓みを夫々 $\delta_1, \delta_2, \delta_3, \delta_4$ とし単位荷重を夫々支束 1, 2, 3, 4 に作用させた場合の

支束 1 の撓みを夫々 $\delta_{11}, \delta_{12}, \delta_{13}, \delta_{14}$

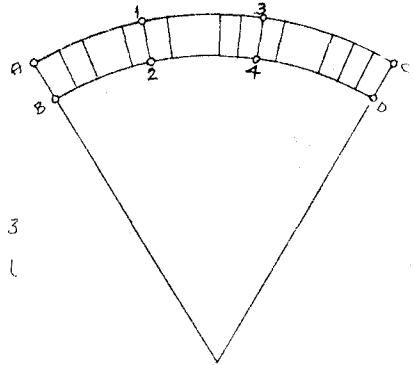
支束 2 " $\delta_{21}, \delta_{22}, \delta_{23}, \delta_{24}$

支束 3 " $\delta_{31}, \delta_{32}, \delta_{33}, \delta_{34}$

支束 4 " $\delta_{41}, \delta_{42}, \delta_{43}, \delta_{44}$

$$\text{とすると} \begin{bmatrix} \delta_1 \\ \delta_2 \\ \delta_3 \\ \delta_4 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \delta_{11} & \delta_{12} & \delta_{13} & \delta_{14} \\ \delta_{21} & \delta_{22} & \delta_{23} & \delta_{24} \\ \delta_{31} & \delta_{32} & \delta_{33} & \delta_{34} \\ \delta_{41} & \delta_{42} & \delta_{43} & \delta_{44} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} X_1 \\ X_2 \\ X_3 \\ X_4 \end{bmatrix}$$

上記のマトリクスを解く事により不静定力 X_1, X_2, X_3, X_4 が求まる。



A, B, C, D ... 端支束

1, 2, 3, 4 ... 中間支束