

I-20 格子桁の一解法

北見工業大学 正員 ○高原 登
北見工業大学 正員 尾中 孝美

1. まえがき

格子桁の解法には代表的なものとして Leonhardt の方法、Henneberg の方法、Guyon-Massonet の方法などがあり、それらはいずれも巧妙に解析を進めて、不静定力や断面力を求める上で、便利な結果収集表をまとめた。しかし、実際利用する場合では、格子桁に関する理論やそれぞれの特色を理解しなければ十分な目的を達成することはできない。

本研究では、格子桁において主桁と横桁は工形断面で並び剛性のみを有し、かつ主桁と横桁は hinge で連結されて、いわゆる構造耐久のものについて解析を試みたものである。すなわち、主桁及び横桁のそれぞれの挙動の基礎微分方程式と、集中荷重 P によって誘発される格点力 F によって、格点における主桁の挙動と横桁の挙動は等しいという条件を適合させて格点力を求めめた。

2. 振れの方程式

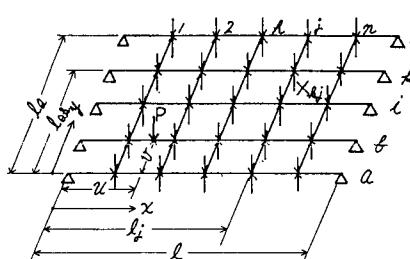


図-1

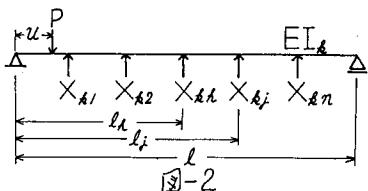


図-2

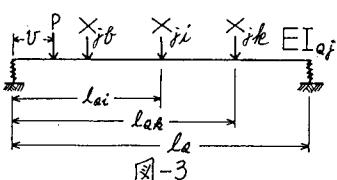


図-3

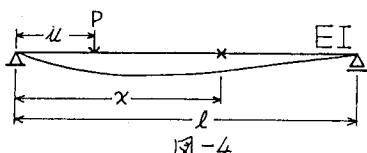


図-4

$$W(x) = \left[\frac{x(l-u)}{6EI} \{ -x^2 + l^2 (l-u)^2 \} + \frac{1}{6EI} \langle (x-u)^3 \rangle_u^l \right] P = F(x, u) P \quad (3)$$

図-1のように主桁 m 本、横桁 n 本よりなる格子桁において、主桁と横桁は並び剛性のみを有し、かつ主桁と横桁は hinge で連結されて、いわゆる構造耐久のものについて解析を試みたものである。すなわち、主桁及び横桁のそれぞれの挙動の基礎微分方程式と、集中荷重 P によって誘発される格点力 F によって、格点における主桁の挙動と横桁の挙動は等しいという条件を適合させて格点力を求めめた。

この格子桁の性質上、 P が載荷すれば格点力が誘発され、その状態で主桁と横桁を開放すれば、主桁は図-2のよう KP (載荷点によって P がない場合もある) と格点力が作用した両端剛性支承の梁に置換される。同様に横桁は図-3のよう KP (載荷点によって P がない場合もある) と格点力が作用した両端弾性支承の梁に置換される。

したがって、主桁の基礎微分方程式は次のようになされる。

$$EI_a \frac{d^4 w_a}{dx^4} = P d(x-u) - \sum_{k=1}^n X_{ek} d(x-l_k) \quad (1)$$

式(1)の両辺をテラプラス変換及びテラプラス逆変換すれば、4箇の未知数を含む振れの式が得られるが、両支点における境界条件 $w_a(0) = w_a''(0) = w_a'''(0) = w_a^{(4)}(0) = w_a(l) = w_a''(l) = 0$ を適用して振れの式が求まる。

同様に、横桁の基礎微分方程式は次のようになされる。

$$EI_{qj} \frac{d^4 w_j}{dy^4} = P d(y-v) - \sum_{i=\beta}^{m-1} X_{ji} d(y-l_{qi}) \quad (2)$$

この場合には、両支点における境界条件 $w_j(0) = w_j(l_j), w_j'(0) = w_j'(l_j), w_j''(0) = w_j''(l_j), w_j'''(0) = w_j'''(l_j) = 0$ を適用して振れの式が求まる。

いま、図-4のようスパン l の梁において、点 u に P が載荷したときの点 x の振れを、以降 x を含む次の関数で表す。

同様に、スパン ℓ_k の深さにおいて、点 v_k が載荷したときの点 y の挙動を、 v 及び v_k を含む次の関数で表す。

$$W(y) = \left[\frac{y(\ell_k - v)}{6E\ell_k} \ell_k^2 - y^2 + \ell_k^2 - (\ell_k - v)^2 \right] + \frac{1}{6E\ell_k} \left\langle (y-v)^3 \right\rangle_{v_k}^{\ell_k} P = G(y, v)P \quad (4)$$

次に、主筋及び横筋の挙動を P の載荷点によって分類し、それがの場合における挙動の式を求めて、その結果を示す。次のようになる。

主筋を含む挙動の式

1) P が主筋上に載荷

$$W_k(x) = - \sum_{h=1}^n F(x, \ell_h) X_{kh} + F(x, u) P \quad (5)$$

2) P が主筋以外に載荷

$$W_k^L(x) = - \sum_{h=1}^n F(x, \ell_h) X_{kh} \quad (6)$$

横筋を含む挙動の式

1) P が主筋上に載荷

$$W_j(y) = -(1 - \frac{y}{\ell_k}) \sum_{h=1}^n F(\ell_j, \ell_h) X_{ah} - \frac{y}{\ell_k} \sum_{h=1}^n F(\ell_j, \ell_h) X_{mh} + \sum_{i=0}^{m-1} G(y, \ell_{ai}) X_{ji} + (1 - \frac{y}{\ell_k}) F(\ell_j, u) P \quad (7)$$

2) P が主筋以外に載荷

$$W_j^L(y) = -(1 - \frac{y}{\ell_k}) \sum_{h=1}^n F(\ell_j, \ell_h) X_{ah} - \frac{y}{\ell_k} \sum_{h=1}^n F(\ell_j, \ell_h) X_{mh} + \sum_{i=0}^{m-1} G(y, \ell_{ai}) X_{ji} + \frac{y}{\ell_k} F(\ell_j, u) P \quad (8)$$

3) P が横筋上に載荷

$$W_j(y) = -(1 - \frac{y}{\ell_k}) \sum_{h=1}^n F(\ell_j, \ell_h) X_{ah} - \frac{y}{\ell_k} \sum_{h=1}^n F(\ell_j, \ell_h) X_{mh} + \sum_{i=0}^{m-1} G(y, \ell_{ai}) X_{ji} + G(y, v) P \quad (9)$$

4) P が横筋以外に載荷

$$W_j(y) = -(1 - \frac{y}{\ell_k}) \sum_{h=1}^n F(\ell_j, \ell_h) X_{ah} - \frac{y}{\ell_k} \sum_{h=1}^n F(\ell_j, \ell_h) X_{mh} + \sum_{i=0}^{m-1} G(y, \ell_{ai}) X_{ji} \quad (10)$$

ここで、式(7)及び(8)は横筋子午面接頭部が載荷されていない状態ではあるが、横筋子午面接頭部の挙動は P による影響を受けるので、当然 P の奥が加わる方向となる。

このようにして挙動の式が求められるので、一例として曲げモーメントの式は、それが他の挙動の式を微分して得られ、その結果を示す。次のようになる。

主筋を含む曲げモーメントの式

1) P が主筋上に載荷

$$M_k(x) = \sum_{h=1}^n \left\{ -\frac{x}{\ell_k} (\ell_k - \ell_h) + \left\langle (x - \ell_h) \right\rangle_{\ell_k}^{\ell_h} \right\} X_{kh} + \left\{ \frac{x}{\ell_k} (\ell_k - u) - \left\langle (x - u) \right\rangle_u^{\ell_k} \right\} P \quad (11)$$

2) P が主筋以外に載荷

$$M_k^L(x) = \sum_{h=1}^n \left\{ -\frac{x}{\ell_k} (\ell_k - \ell_h) + \left\langle (x - \ell_h) \right\rangle_{\ell_k}^{\ell_h} \right\} X_{kh} \quad (12)$$

横筋を含む曲げモーメントの式

1) P が横筋上に載荷

$$M_j(y) = \sum_{i=0}^{m-1} \left\{ \frac{y}{\ell_k} (\ell_k - \ell_{ai}) - \left\langle (y - \ell_{ai}) \right\rangle_{\ell_{ai}}^{\ell_k} \right\} X_{ji} + \left\{ \frac{y}{\ell_k} (\ell_k - v) - \left\langle (y - v) \right\rangle_v^{\ell_k} \right\} P \quad (13)$$

2) Pが横折げ以外に載荷

$$M_j(y) = \sum_{i=0}^{m-1} \left\{ \frac{y}{l_a} (l_a - l_{ai}) - \left((y - l_{ai}) \right) \frac{l_a}{l_{ai}} \right\} X_{ji} \quad (14)$$

ここで、式(14)からPが縦主筋に載荷しても、横折げの両端は hinge で連結されていながら、横折げにはPの負担が加わらないといふことが分かる。

3. 構造力

さきに求めた構みの式には、未知数である構造力が入っているから、これを計算しなければ構みは得られない。縦主筋a及びcと横折げの構造力をPの載荷点によって分類し、横折げの両端において $\sum M = 0$ の約束条件を適用して、それを求める場合における構造力を求めれば次のようになる。

1) Pが主筋及び横折げ以外に載荷

$$X_{ha} = - \sum_{i=0}^{m-1} \frac{l_a - l_{ai}}{l_a} X_{hi}, \quad X_{hm} = - \sum_{i=0}^{m-1} \frac{l_{ai}}{l_a} X_{hi} \quad (15)$$

2) Pが横折げに載荷

$$X_{ha} = - \sum_{i=0}^{m-1} \frac{l_a - l_{ai}}{l_a} X_{hi} - \frac{l_a - u}{l_a} P, \quad X_{hm} = - \sum_{i=0}^{m-1} \frac{l_{ai}}{l_a} X_{hi} - \frac{u}{l_a} P \quad (16)$$

また、中主筋と横折げの構造力については、さきに求めた主筋及び横折げの構みの式K(m-2)の右側の項の構点において、主筋の構みと横折げの構みは等しいといふ条件を適用して整理すれば、(m-2)の左側の構造力を含む(m-2)の右側の方程式が得られるから、こまを次のようにして置く。

$$\begin{bmatrix} A_{aa} & A_{ac} & A_{am-1} \\ A_{ca} & A_{cc} & A_{cm-1} \\ \vdots & \vdots & \vdots \\ A_{am-1a} & A_{am-1c} & A_{am-1m-1} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} X_{ha} \\ X_{hc} \\ \vdots \\ X_{hm-1} \end{bmatrix} = P \begin{bmatrix} B_{ha} \\ B_{hc} \\ \vdots \\ B_{hm-1} \end{bmatrix} \quad (17)$$

ここで、

$$A_{\beta\eta} = \begin{bmatrix} a_{\beta\eta} \end{bmatrix} \quad \beta, \eta = 1, 2, \dots, n \quad (18)$$

$$\xi = \eta \text{ のとき } a_{\beta\eta} = (1 + \frac{l_{ai}}{l_a}) F(l_a, l_j) - G(l_{ai}, l_{aj})$$

$$\xi \neq \eta \text{ のとき } a_{\beta\eta} = (1 + \frac{l_{ai}}{l_a}) F(l_a, l_j)$$

$$X_h = \begin{bmatrix} X_{h1} \\ \vdots \\ X_{hn} \end{bmatrix}, \quad X_c = \begin{bmatrix} X_{c1} \\ \vdots \\ X_{cn} \end{bmatrix}, \quad \dots \dots \dots \quad X_{m-1} = \begin{bmatrix} X_{m-1} \\ \vdots \\ X_{m-n} \end{bmatrix} \quad (19)$$

$$B_h = \begin{bmatrix} b_h \\ \vdots \\ b_n \end{bmatrix} \quad (20)$$

$$P \text{が主筋aに載荷} \quad b_h = (1 + \frac{l_{ai}}{l_a}) F(l_a, u)$$

$$P \text{が主筋cに載荷} \quad b_c = \frac{l_{ai}}{l_a} F(l_a, u)$$

$$P \text{ が中主析に載荷} \quad f = -F(l_h, u)$$

$$P \text{ が横析 } j \text{ に載荷} \quad f = \left(1 - \frac{lei}{l_a}\right) \left(1 - \frac{v}{l_a}\right) F(l_h, l_j) + \frac{lei}{l_a} \frac{v}{l_a} F(l_h, l_j) + G(l_h, v)$$

$$P \text{ が横析 } j \text{ 以外の} \quad f = \left(1 - \frac{lei}{l_a}\right) \left(1 - \frac{v}{l_a}\right) F(l_h, l_j) + \frac{lei}{l_a} \frac{v}{l_a} F(l_h, l_j)$$

とする。式 (17) の左辺第 1 項は、 P の載荷点と無限遠に格子析の構造形式から決まる定数である。この式を解いて $(m-2)$ 個の節点の総応力が求まるから、これを式 (5) 及び (6) に代入して端主析の総応力を求める。以上のようにしてすべての総応力が求まるから、これを総合的式に代入すれば総合計算を終る。

4. 計算例

例として主析 3 本、横析 3 本よりなる格子析について、 $l_1 = 7m$, $l_2 = 14m$, $l_3 = 21m$, $l = 28m$, $l_{ax} = 3m$, $l_a = 6m$, $I = 1.619 \times 10^6 \text{ cm}^4$, $I_Q = I \cdot \gamma_0 = 1.619 \times 10^5 \text{ cm}^4$, $E = 2.1 \times 10^{10} \text{ kg/cm}^2$ であるとき、主析は 8 分割、横析は 4 分割した場合の各節点における総応力及び出力モーメントの影響線を求める。その一部を図示すれば図-5 及び図-6 のようになる。

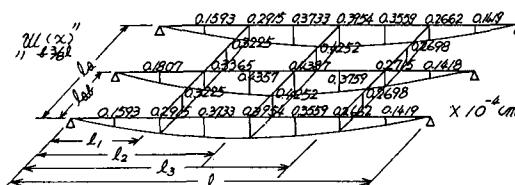


図-5

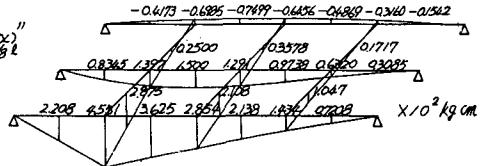


図-6

5. あとがき

この解法とは別に、基本系として中主析を開放したものを選び、代わりに格子点に不静定力を挿入して弹性方程式を導く人力法による数値計算を行なったが、両者の数値は一致した。数値計算に当たっては、北見工業大学における電子計算機 ACOS-4 を使用したが、プログラムカードの枚数及び計算時間は、これにて後半ほど少んだ。

この解法は、不静定力を格子点における主析の総応力と横析の総応力を導いた上で、それを適用して求めるので、計算手法が簡単である。また、総応力の式が求めれば、その微分式から容易に断面力が得られる利点を有している。

なお、この理論を拡張して、主析は斜め断面で曲げ剛性とねじり剛性を有し、かつ主析と横析は剛結されておらず構造形式の格子析についての解析は、概念を改めて実際のそとである。

参考文献

- 1) 渡辺 昇: 格子析の理論と計算, 技報室, 1965
- 2) 野色 雄吉: 応用数学, 内田光輝編, 1966
- 3) 佐藤 次郎: 漢算子法, 増風館, 1968
- 4) 猪瀬 竹下: 梁の理論, 緑出版, 1965
- 5) 岩原, 尾中: テンバー析構橋の一解法, 球木造船会社海道部, 1981