

I-A 80

幾何学的非線形解析における平衡マトリックスの変化の影響

熊本大学 学生員 ○橋本 淳也
 熊本工業大学 正員 三池 亮次
 熊本大学 正員 小林 一郎
 同 上 学生員 東 高徳

1 はじめに

幾何学的非線形問題とは、構造物に大きな変位と変形を伴う荷重と変位の関係が非線形のことである。骨組構造物の場合には、骨組の幾何学的形状を決める接続マトリックスや平衡マトリックスが幾何学的非線形性に大きく依存する。接続マトリックス C とは荷重 p と部材内力 p_m の関係を与える係数マトリックスであり、平衡マトリックス H とは一つの部材の、部材両端内力の関係を規定するマトリックスである。ここでは、この幾何学的条件を与える平衡マトリックスの幾何学的非線形解析における効果について検討する。

2 有限変位解析

有限変位仮想仕事の定理に基づいて、変形の中間状態からの剛結骨組構造の有限変位解析の増分形基礎式は、

$$\Delta p = K \Delta d + b \quad (1)$$

のように与えられる。ここに、 Δp と Δd は変形の中間状態から荷重と変位の増分で、添字プライムを中間状態における値とすると

$$\begin{aligned} K &= (C' + \Delta C)K_m(C' + \Delta C)^T \\ b &= \Delta C p'_m - (C' + \Delta C)K_m \Delta F_m p'_m - (C' + \Delta C)K_m \Delta e_\theta \end{aligned} \quad (2)$$

である。 $(C' + \Delta C)$ は変形後の接続マトリックス、 $K_m = F_m^{-1}$ 、 $F_m = \text{diag}\{F_{m,I}\}$ 、 $p'_m = \{p'_{m,I}\}$ で添字 I は第 I 部材における値を示す。 $p'_{m,I}$ は第 I 部材に終端における部材端力ベクトルで、 p'_m は $p'_{m,I}$ のブロック列ベクトルである。 $\Delta e_\theta = \{\Delta e_{\theta,I}\}$ は有限変位に伴うひずみの補正ベクトルで軸力に対応する部材回転 $\Delta \theta_I$ に伴うひずみの補正項は $1 - \cos \Delta \theta_I$ である。

図-1に示すような曲線部材において部材の始端から部材軸に沿って ξ の距離の点 P と終端 j の分割部材 (P, j) の平衡マトリックスを $H_{\xi j}$ とし、部材剛性 EA, EI (E は弾性係数、 A は部材断面積、 I は断面二次モーメント) の逆数を対角要素とする対角マトリックスを F_e とするとき

$$F_{m,I} = \int_L H_{\xi j}^T F_e H_{\xi j} d\xi' \quad (3)$$

$$\Delta F_m = \int_L H_{\xi j}^T F_e (H_{\xi j} - H'_{\xi j}) d\xi' \quad (4)$$

である。積分は部材長 L の全体にわたって行われる。式(2)の b を与える右辺第二項は ΔF_m の関数であるがこの ΔF_m は、式(4)に従って平衡マトリックス $H_{\xi j}$ の中間状態からの増分 $\Delta H_{\xi j} = H_{\xi j} - H'_{\xi j}$ の関数である。この ΔF_m の有限変位解析における効果について検討した。

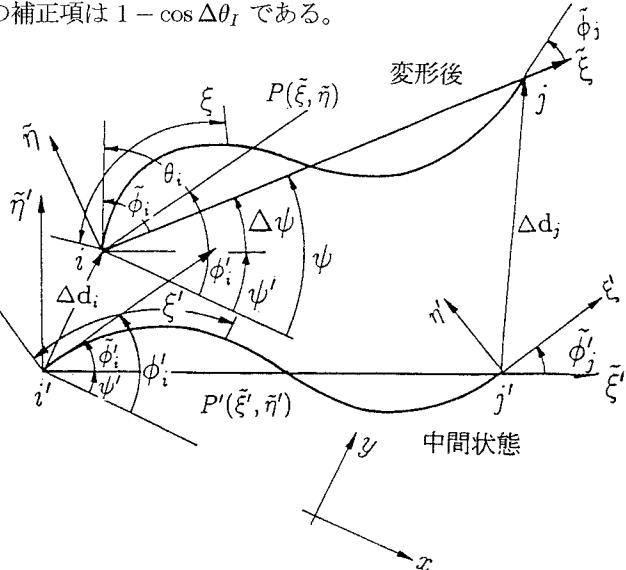


図1、骨組構造の第I曲線部材の変形

図-2は、一端固定一端自由の柱のエラスティカ曲線で、一つの柱を4分割した解析では式(2)の ΔF_m に関する値の影響は大きく表れていない。しかしながら、一つの柱を2分割する場合の座屈点近傍では ΔF_m の効果が明瞭に現れている。

3 幾何剛性マトリックス

変形の中間状態において、式(1)を位変増分 Δd で微分し、中間状態における条件を与えることによって、中間状態における接線剛性マトリックス K'_T を求めることができる。すなわち、

$$\begin{aligned}\delta \Delta p &= (K'_E + K'_G) \delta \Delta d \\ &\equiv K'_T \delta \Delta d\end{aligned}\quad (5)$$

ここに、 K'_E と K'_G はそれぞれ弾性及び幾何剛性マトリックスで

$$K'_E = C' K_m C'^T \quad (6)$$

$$K'_G = \left[\frac{\partial C}{\partial \Delta d} \right]_0 p'_m - C' K_m \left[\frac{\partial \Delta F_m}{\partial \Delta d} \right]_0 p'_m \quad (7)$$

である。ここに、

$$\left[\frac{\partial C}{\partial \Delta d} \right] = \left[\frac{\partial C}{\partial \Delta d_1} \quad \frac{\partial C}{\partial \Delta d_2} \quad \dots \quad \frac{\partial C}{\partial \Delta d_n} \right] \quad (8)$$

は立体マトリックスであり、また

$$\left[\frac{\partial C}{\partial \Delta d} \right] p'_m = \left[\frac{\partial C}{\partial \Delta d_1} p'_m \quad \frac{\partial C}{\partial \Delta d_2} p'_m \quad \dots \quad \frac{\partial C}{\partial \Delta d_n} p'_m \right] \quad (9)$$

添字0は中間状態における値を意味する。 $[\partial \Delta F_m / \partial \Delta d]$ もまた、立体マトリックスである。軸力しか作用しないトラス構造では、 $\Delta H_{\xi j} = \mathbf{0}$ であるから、幾何剛性マトリックス K'_G は平衡マトリックスの変化 $\Delta H_{\xi j}$ は影響しない。しかしながら、軸力以外に曲げモーメントやせん断力の作用する剛結骨組構造では、この $\Delta H_{\xi j}$ は無視できない。

$$\left(\frac{\partial \Delta F_m}{\partial \Delta d_i} \right)_0 = \left\{ \int_{\ell} H_{\xi j}^T F_e \frac{\partial \Delta H_{\xi j}}{\partial \Delta d_i} d\xi' \right\}_0$$

となるから、結局、剛結骨組構造の幾何剛性マトリックス K'_G には、平衡マトリックスの増分の変位による微分を考慮する必要がある。その幾何剛性マトリックスを用いて曲線部材を含む剛結骨組構造のいくつかの解析を試みる。

参考文献

- 1) Miike,R., Kobayashi,I., Yamada,Z.: "Virtual Large Displacement Theorem for Frame Structures" ASCE, 1990
- 2) 三樹祐太、三池亮次、小林一郎、橋本淳也:"形状マトリックスを用いた曲線部材骨組の幾何剛性マトリックス" 土木学会西部支部講演発表会, 1996年3月
- 3) 荒巻栄輔、三池亮次、小林一郎、橋本淳也:"剛結骨組構造の非線形座屈解析" 土木学会西部支部講演発表会, 1996年3月

● 解析諸量	● 解析条件
ヤング率 $2.1 \times 10^6 (kgf/cm^2)$	収束判定係数 (荷重) 1/1000
断面積 $1.0(cm^2)$	収束判定係数 (位変) 1/1000
断面二次モーメント $0.1(cm^4)$	

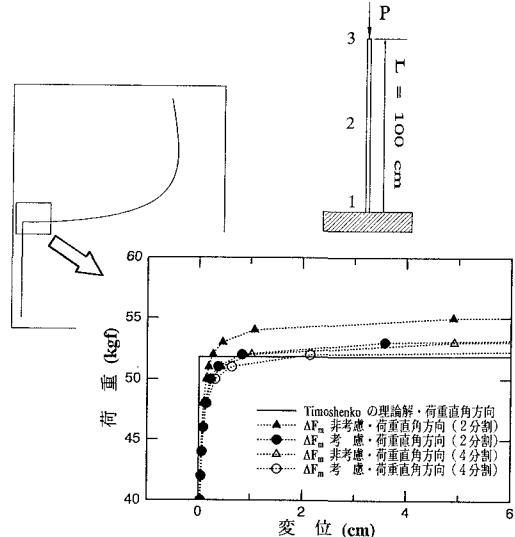


図-2 解析モデルと荷重変位曲線