

偶応力を考慮した FE モデルについて

東北大学工学部 佐武正雄

1. ま え が き

偶応力を考慮した FE モデルを導入し、偶応力理論による考察や規則的大形構造物のコセラ連続体化への応用などについて述べる。

2. 偶応力を考慮した FE モデル

図-1 に示すような $2a \times 2b$ の長方形要素を考え、重心 G を原点とする local 座標により次の変位関数を導入する。

$$\left. \begin{aligned} u_x &= a_1 + a_2 x + a_3 y + a_4 xy \\ u_y &= a_5 + a_6 x + a_7 y + a_8 xy \end{aligned} \right\} \quad (2.1)$$

節点変位は

$$\{u\} = \{u_A, u_P, u_S, u_Q, u_R, u_B, u_H, u_G\}^T = [A] \{a\} \quad (2.2)$$

ここに

$$[A] = \begin{bmatrix} 1 & a & -b & ab & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & a & b & ab \\ 1 & a & -b & -ab & 0 & 0 & 0 & 0 \\ \vdots & \vdots & \vdots & \vdots & \vdots & \vdots & \vdots & \vdots \end{bmatrix} \quad (2.3)$$

で与えられる。ここで

$$u_x = a_1, \quad u_y = a_5, \quad w = \frac{1}{2}(a_3 + a_6) \quad (2.4)$$

$$\epsilon_x = a_2, \quad \epsilon_y = a_7, \quad \gamma = a_3 + a_6 \quad (2.5)$$

$$\kappa_x = -\frac{\partial^2}{\partial x \partial y} u_x = -a_4, \quad \kappa_y = -\frac{\partial^2}{\partial x \partial y} u_y = -a_8 \quad (2.6)$$

とかけば、それぞれ

$$\{u_x, u_y\}^T \cdots \cdots G \text{ 点の変位 (要素の剛体変位)}, \quad w \cdots \cdots PQRS \text{ の回転 (要素の剛体回転)}$$

$$\{\epsilon_x, \epsilon_y, \gamma, \kappa_x, \kappa_y\}^T \cdots \cdots PQRS \text{ の歪}, \quad \{\kappa_x, \kappa_y\}^T \cdots \cdots ABCD \text{ の曲率 (図-2)}$$

を示す。ここで要素の歪として、5 成分からなるベクトル

$$\{\epsilon\} = \{\epsilon_x, \epsilon_y, \gamma, \kappa_x, \kappa_y\}^T = [B] \{a\} \quad (2.7)$$

を導入する。ここに

$$[B] = \begin{bmatrix} 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -1 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & -1 \end{bmatrix} \quad (2.8)$$

また、 $\{\epsilon\}$ に抵抗する要素の応力として

$$\{\sigma\} = \{\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}, \mu_x, \mu_y\}^T \quad (2.9)$$

を導入する。ここに $\{\mu_x, \mu_y\}^T$ は偶応力である。弾性法則は

$$\{\sigma\} = [D] \{\epsilon\} \quad (2.10)$$

と記され、一般に

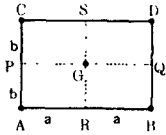


図-1

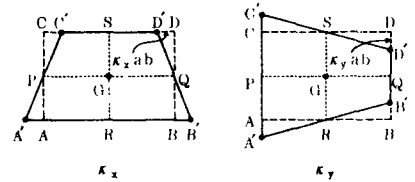


図-2

$$[D] = \begin{bmatrix} D_x & D_{xy} & 0 & 0 & 0 \\ D_{xy} & D_y & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & G & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 4B_x & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 4B_y \end{bmatrix} \quad (2.11)$$

とおくことができる。通常の偶応力理論では $B_x = B_y = B$ として異方性を考慮しないが、ここでは長方形要素を用いているので異方性を考慮している。

仮想仕事の原理を用いれば、この F E モデルに対するステイフネスマトリックスは

$$[S] = [A]^T [C] [A] \quad (2.12)$$

$$[C] = 4ab [B]^T [D] [B] \quad (2.13)$$

から求められる。 $[A], [B], [D]$ はそれぞれ式 (2.3), (2.8), (2.11) で与えられる。

3. 考察

(1) 特性長

$$\ell_x = \sqrt{\frac{B_x}{G}}, \quad \ell_y = \sqrt{\frac{B_y}{G}} \quad (3.1)$$

は、偶応力理論において（異方性を考慮した）特性長と呼ばれるものである。図-1の長方形要素に式(2.1)の変位関数を与え、通常の FEM により弾性係数 E , ν の isotropic な弾性体について式(2.12)中の $[C]$ を求め、同一の結果となるように式(2.11)中の弾性係数を逆算すれば、

$$D_x = D_y = \frac{E}{1-\nu^2}, \quad D_{xy} = \frac{\nu}{1-\nu^2} E, \quad G = \frac{E}{2(1+\nu)} \quad (3.2)$$

$$\ell_x = \sqrt{\frac{1}{12} \left(a^2 + \frac{2}{1-\nu} b^2 \right)}, \quad \ell_y = \sqrt{\frac{1}{12} \left(\frac{2}{1-\nu} a^2 + b^2 \right)} \quad (3.3)$$

を得る。ここで、特性長に要素の寸法があらわれているのは興味深い。

(2) 大形構造物の連続体化への応用

トラスやラーメンで規則的に構成された 2 次元大形構造物を偶応力を考慮した連続体（コセラ連続体）として取りあつかい解析を容易にすることが考えられている²⁾が、この場合に、この F E モデルを応用することができる。計算の手順は次のとおりである。構造内の一つの単位長方形エレメント ($2a \times 2b$) をとり式(2.2)の変形を与え、この変形に対応する歪エネルギー U を求めれば、 U は一般に

$$U = \frac{1}{2} \{a\}^T [C] \{a\} \quad (3.4)$$

の形で与えられる。式(3.4)で求められた $[C]$ を式(2.13)の $[C]$ と等値することにより、等価なコセラ連続体の弾性係数を決定することができる。

4. あとがき

偶応力を考慮した F E モデルを導入することにより、要素の剛性についての自由度をますことができ、実用上広い応用を考えることができる。このモデルについて、さらにいくつかの修正も考えられ、検討中である。

参考文献

- 1) R.D.Mindlin : Influence of Couple-stresses in Stress Concentrations, Experimental Mechanics (Jan. 1963), p.1-7
- 2) 金谷健一 : 大規模構造物の連続体力学, 第 26 回応用力学連合講演会講演論文抄録集 (1976), p.217-218