

信州大学 ○ 学生員 熊川仁全

正 員 夏目正太郎 谷本勉之助

1. ま え が き

漸化有限要素法は従来の有限要素法に用いられている仮想仕事の原理、変分原理などを用いることのないまったく新しい解析手法である。これは板の基本微分方程式を解くことから出発するものである。各節点において力釣り合い式を立てれば自動的に漸化式が得られる、このことは電子計算機の能率をよくするばかりでなく多元の連立方程式を解く必要がない。く平板の曲げ解析においては1節点の自由度が3であるので3行3列の逆マトリクスをつくることとすむ。別の方法としてオ1要素方向の節点数を n とすると $3n$ 行 $3n$ 列の逆マトリクスをつくることも可能である。

2. 基 本 式 の 誘 導

板の基本微分方程式を解くことにより得られる変位状態ベクトルと応力状態ベクトルは次式で表す。

$$U(x, y) = P(x, y)X + u(x, y)Y, \quad (1a)$$

$$V(x, y) = Q(x, y)X + v(x, y)Y, \quad (1b)$$

ここに

$$U(x, y) = \begin{bmatrix} u \\ g_x \\ g_y \end{bmatrix}, \quad V(x, y) = \begin{bmatrix} M_x \\ M_y \\ M_{xy} \\ Q_x \\ Q_y \end{bmatrix}. \quad (2)$$

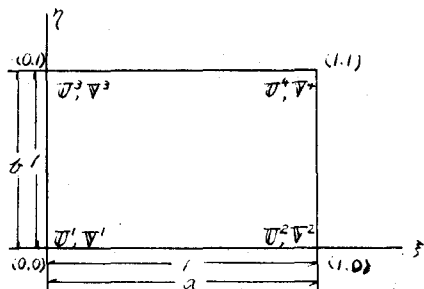


図-1. 要素の座標

式(1)において x, y は無次元化した後の座標値である(図-1), $u(x, y), v(x, y)$ は荷重項であり節点に作用する荷重ばかりでなく要素に様に分布する荷重も含む, X は基本微分方程式を解くことにより得られる未定係数群であり固有マトリクスといいた行1列の柱マトリクスである。

次に要素の4隅における変位状態ベクトルを用いて固有マトリクス X を取りだし、得られた式を式(1b)に代入することにより式(3)が得られる、さらに式(3)に変換マトリクスを前掛けして力釣り合いに必要な成分の力ベクトルを得る。

$$V^i = [a \ b \ c \ d] \begin{bmatrix} U^1 \\ U^2 \\ U^3 \\ U^4 \end{bmatrix} + e^i f, \quad (3) \quad W^i = [\alpha \ \beta \ \gamma \ \delta] \begin{bmatrix} U^1 \\ U^2 \\ U^3 \\ U^4 \end{bmatrix} + \phi^i f, \quad (4)$$

ここに

$$W = \{f_x \ m_{yx} \ m_{xy}\}, \quad (5)$$

式(4)は平板の曲げ問題をとりあつかうに必要な最終式である。

3. 漸化式

図-2に示す一般的な節点(r,s)における力釣り合い式は

$$W_{rs}^1 + W_{rs}^2 + W_{rs}^3 + W_{rs}^4 = 0, \quad (6)$$

となり式(6)を式(5)を用いて表わすと次式が得られる。

$$\begin{aligned} & L \alpha' \alpha'' \begin{bmatrix} U_{r-1} \\ U_r \\ U_{r+1} \end{bmatrix}_{s-1} + L \phi' \phi'' \begin{bmatrix} U_{r-1} \\ U_r \\ U_{r+1} \end{bmatrix}_s + L C' C'' \begin{bmatrix} U_{r-1} \\ U_r \\ U_{r+1} \end{bmatrix}_{s+1} \\ &= [e' \ e] \begin{bmatrix} \varphi_H \\ \varphi_r \end{bmatrix}_{s-1} - [f' \ f] \begin{bmatrix} \varphi_H \\ \varphi_r \end{bmatrix}_s \end{aligned} \quad (7)$$

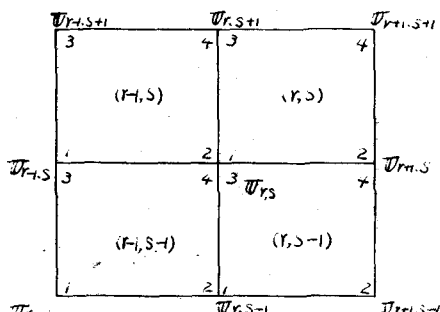


図-2. 節点(r,s)の力釣り合い

/ 節点に4個の要素が集まる節点においては式(7)の不要な成分をとりぬくだけでよい、

節点S上の釣り合い式を乗約すると

$$\begin{aligned} & \begin{bmatrix} a_1 a_1 \\ a_2 a_2 \\ a_3 a_3 \\ \vdots \\ a_n a_n \end{bmatrix} \begin{bmatrix} U_1 \\ U_2 \\ U_3 \\ \vdots \\ U_n \end{bmatrix}_{s-1} + \begin{bmatrix} \phi_1 \phi_1 \\ \phi_2 \phi_2 \\ \phi_3 \phi_3 \\ \vdots \\ \phi_n \phi_n \end{bmatrix} \begin{bmatrix} U_1 \\ U_2 \\ U_3 \\ \vdots \\ U_n \end{bmatrix}_S + \begin{bmatrix} c_1 c_1 \\ c_2 c_2 \\ c_3 c_3 \\ \vdots \\ c_n c_n \end{bmatrix} \begin{bmatrix} U_1 \\ U_2 \\ U_3 \\ \vdots \\ U_n \end{bmatrix}_{s+1} \\ &= \begin{bmatrix} e_1 e_1 \\ e_2 e_2 \\ e_3 e_3 \\ \vdots \\ e_n e_n \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \varphi_1 \\ \varphi_2 \\ \varphi_3 \\ \vdots \\ \varphi_n \end{bmatrix}_{s-1} + \begin{bmatrix} f_1 f_1 \\ f_2 f_2 \\ f_3 f_3 \\ \vdots \\ f_n f_n \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \varphi_1 \\ \varphi_2 \\ \varphi_3 \\ \vdots \\ \varphi_n \end{bmatrix}_S \end{aligned} \quad (8)$$

最終式として式(8)をS=1からn+1まで乗約して次式を得る、

$$\begin{bmatrix} B_1 C_1 \\ A_2 B_2 C_2 \\ \vdots \\ A_n B_n C_n \\ A_{n+1} B_{n+1} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} U_1 \\ U_2 \\ \vdots \\ U_n \\ U_{n+1} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} F_1 \\ E_2 F_2 \\ \vdots \\ E_n F_n \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \varphi_1 \\ \varphi_2 \\ \vdots \\ \varphi_n \\ \varphi_{n+1} \end{bmatrix} \quad (9)$$

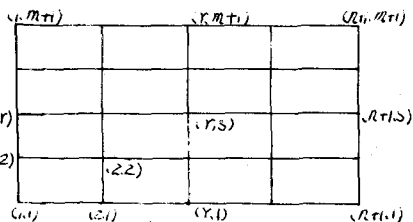
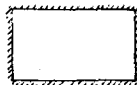


図-3. 要素の分割

4. 計算例

計算例として図に示す系についておこないます。なお数値結果は別刷りいたします。



(a)



(b)



(c)

5. あとがき

漸化有限要素法の特徴として多元の連立方程式と解く必要がない(漸化式になるため)、解析として複雑にならず格点ラプラスの解析と同様なものとなる。空座標値を定めるだけで不規則な四辺形に分割できる。これからの課題としてビルド構造物に漸化有限要素法を適用してみたいと考えています。

1969年12月17日記