

## 新平面応力要素を用いた弾塑性有限変位解析法 の精度について

熊本大学 学生員○岩坪 要  
熊本大学 学生員 日野 雅夫

熊本大学 正員 山尾 敏孝

**1. まえがき：**著者らは要素分割数を減らし、なおかつ面内回転剛性を考慮できる1節点3自由度を有する新しい平面応力要素を、6節点の線形ひずみ要素より座標変換マトリックスを用いることにより誘導した<sup>1)</sup>。これは従来の平面応力問題において精度を上げるために多くの分割数が必要な問題や、面内回転剛性の欠如という問題に対処するためであった。ここではこの要素を弾塑性問題が解析可能なように拡張してその解析精度について検討を行ったものである。

### 2. 要素剛性マトリックスの誘導：

1要素6節点で各節点が2自由度, vを持つ図1に示すような線形ひずみ要素において、図2(a)に示すように、各辺の中点変位を両端の節点変位と回転項, vを加えて表わす。6節点の変位 $\{d\}^T = \{u_1, v_1, u_2, v_2, u_3, v_3, u_4, v_4, u_5, v_5, u_6, v_6\}$ と新しい三角形の節点変位 $\{d^*\}^T = \{u_1, v_1, \theta_1, u_2, v_2, \theta_2, u_3, v_3, \theta_3, u_4, v_4, \theta_4\}$ の関係が座標変換マトリックス[T]を用いて次式(1)で表わせるので、新しい三角形要素の剛性マトリックス[K\*]は[T]を用いて次式(2)のように表せる<sup>1)</sup>。

$$\{d\} = [T] \{d^*\} \quad (1)$$

$$[K^*] = [T]^T [K] [T] \quad (2)$$

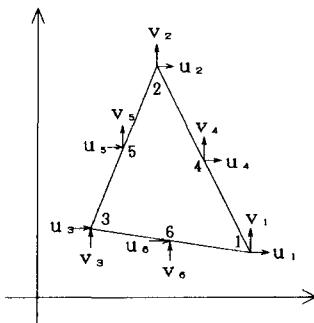


図1 線形ひずみ要素

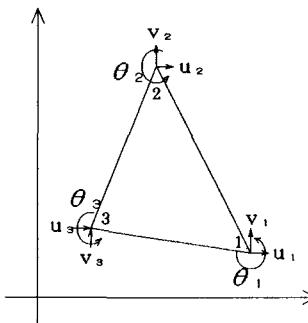
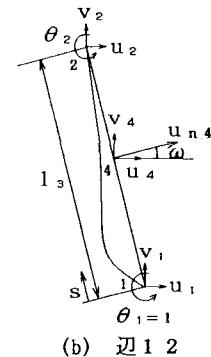


図2(a) 新しい三角形要素



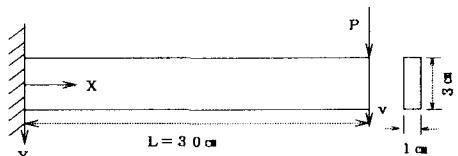
(b) 辺1-2

### 3. 解析結果と考察：

#### (1) 片持ちはりの弾塑性解析

まず、図3に示すような片持ちはりを解析モデルに選び、その弾塑性挙動の比較を行った。分割数は48要素と80要素の二つを例にとって、Timoshenkoによる理論値と比較した。また、応力が集中する部分（固定端）の分割を密にした場合のモデルについても比較した。均等に分割したモデルをモデルA、密にしたモデルをモデルBとした。図4は荷重-たわみ曲線で、横軸には固定端の両縁部が最初に降伏したときのたわみで無次元化し、縦軸には荷重Pを降伏たわみが生ずる荷重Pyで無次元化して示した。図からわかるように48要素よりも80要素のモデル方が、さらに、モデルAよりもモデルBの方が理論値に近い結果が得られていることが分かる。

また、図5は80要素のモデルBにおいて、降伏していく様子を追っていったものである。はりの応力が集中する固定端の両縁部部分から降伏がひろがっていることがわかる。



$$E = 2039 \text{ t f / cm}^2$$

$$\sigma_y = 3.059 \text{ t f / cm}^2$$

$$\nu = 0.0$$

図3 片持ちはりの解析モデル

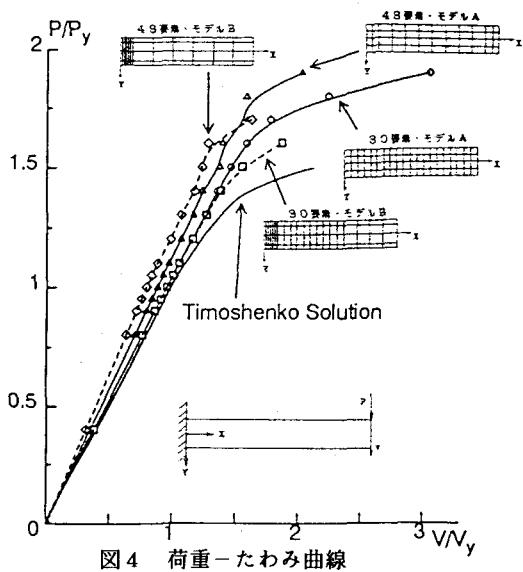


図4 荷重-たわみ曲線

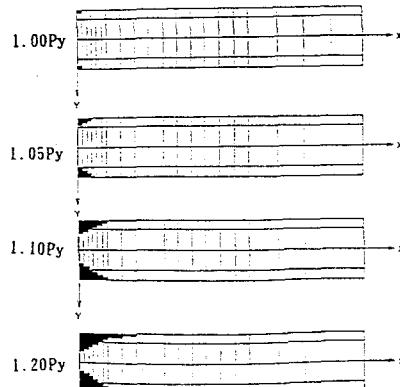


図5 塑性化の進行状況(80要素・モデルB)

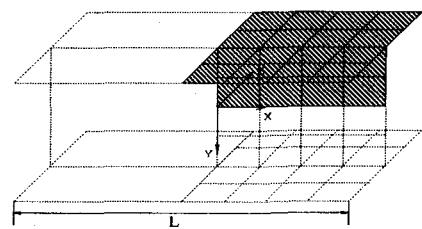


図6 H形鋼解析モデル

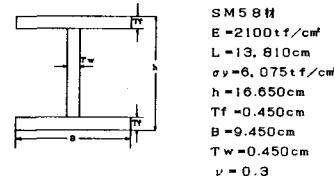


図7 H形鋼解析モデルの断面形状

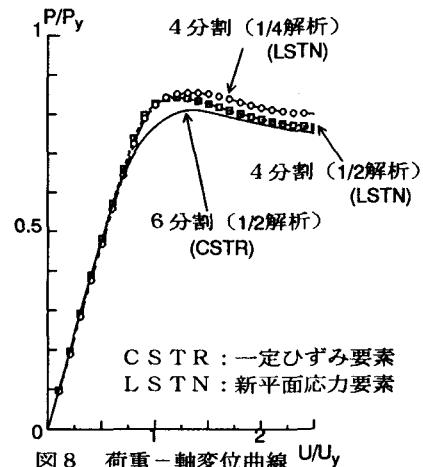


図8 荷重-軸変位曲線

#### 参考文献 :

- 1) 平川ら:「座標変換より誘導した平面応力要素を用いた一解析法の精度について」, 1993. 9
- 2) 北田俊行:「圧縮力を受ける鋼板及び補剛鋼板の極限強度に関する研究」, 1980. 6
- 3) 山尾 敏孝・崎元 達郎:「板要素とはり要素の結合による薄肉構造物の有限変位弾塑性解析」構造工学論文集 Vol. 32A 1986. 3