

序論:

一般に、ひずみ軟化材料においては、ひずみエネルギー関数は凸関数ではない。それゆえ、この種の構造物の全ポテンシャルエネルギー関数はいくつもの局所最小点を持つことが予想される。すなわち、構造物は荷重経路または変位経路に従って全ポテンシャルエネルギーの局所最小点をたどって挙動するものと考えられる。このような局所最小点を見つけるためには、境界面上の荷重増分または強制変位増分に対する構造物内の全ポテンシャルエネルギー増分を最小にする変位増分解を決定すればよい。有限要素変位法を用いた場合には、これは節点変位増分に関する全ポテンシャルエネルギー増分関数の最小化問題として取扱える。もし、ひずみ軟化領域における除荷過程の影響を無視すれば、すなわち、負荷経路と除荷経路と同じと仮定すれば、この問題は無制約条件を持つ関数の最小化問題として、非線形計画法の手法によって解くことができ、また、除荷経路の分岐を考慮すれば、制約条件を持つ関数の最小化問題として同様の手法で解くことができる。

1. 基本原理:

全ポテンシャルエネルギー最小原理は、物体力のない場合には、あらゆるひずみ適合場に対して、

$$\pi = \int_V W(\epsilon_{ij}) dV - \int_{S_T} T_j u_j dS \quad (1)$$

を最小にする変位 (u) とひずみ (ϵ_{ij}) が真の解となることを述べている。ここに、 $W(\epsilon_{ij})$ はひずみエネルギー、 T_j は表面 S_T に作用する力、 u_j はそれに対応する変位を表わす。いま、ある状態 (T_j, u_j) より ($T_j + dT_j, u_j + du_j$) に移行した時には、式 (1) より、

$$\pi + d\pi = \int_V W(\epsilon_{ij} + d\epsilon_{ij}) dV - \int_{S_T} (T_j + dT_j)(u_j + du_j) dS \quad (2)$$

を最小にする変位増分 (du) とひずみ増分 ($d\epsilon_{ij}$) が真の解となる。式 (1) と式 (2) より、

$$d\pi = \int_V \left[\frac{\partial W}{\partial \epsilon_{ij}} d\epsilon_{ij} + f(d\epsilon_{ij}) \right] dV - \int_{S_T} \left[T_j du_j + dT_j (u_j + du_j) \right] dS \quad (3)$$

ここに、 $f(d\epsilon_{ij})$ は $d\epsilon_{ij}$ の 2 次以上の高次の関数である。 $\partial W / \partial \epsilon_{ij} = \sigma_{ij}$ なる関係と仮想仕事の原理より、さらに式 (3) は、

$$d\pi = \int_V f(d\epsilon_{ij}) dV - \int_{S_T} dT_j (u_j + du_j) dS \quad (4)$$

ひずみ軟化構造では荷重と変位の関係において局所的に不安定になり得るので、荷重増分を制御するより、それに対応する変位増分を制御する方が解析に都合がよい。ここでは、比例負荷 ($dT_j = dS T_j^0$, T_j^0 は基準荷重、 dS は荷重増分係数) の場合を考える。変位制御パラメータとして、

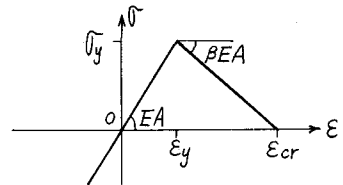
$$L + dL = \int_{S_T} T_j^0 (\bar{u}_j + d\bar{u}_j) dS \quad (5)$$

を導入し、強制変位増分 (dL) に対する dS を逆に求める問題を考える。すると式 (4) の $d\pi$ の最小化問題は、

$$\left. \begin{aligned} & \text{minimize } \int_V f(d\epsilon_{ij}) dV \\ & \text{subject to } \int_{S_T} T_j^0 d\bar{u}_j dS = dL \end{aligned} \right\} \quad (6)$$

式 (6) の解 ($du^*, d\epsilon_{ij}^*$) と式 (4) の停留条件 ($\delta d\pi = 0$) より、

$$dS = \frac{1}{dL} \int_V \frac{\partial f}{\partial (d\epsilon_{ij}^*)} d\epsilon_{ij}^* dV \quad (7)$$



図・1

2. トラスの解析

図・1に示すような引張領域のみにて、軸ひずみ E_y が軟化が起り、 E_{cr} で全応力を解放する材料を考える。 β は線形軟化係数で、 $\beta = 0$ は完全塑性体、 $\beta = \infty$ は完全脆性体を表す。すると、

$$f(d\epsilon) = (EA/2) d\epsilon^2, \text{ for } -\infty < \epsilon \leq E_y; \quad = -(BEA/2) d\epsilon^2, \text{ for } E_y < \epsilon < E_{cr}; \quad = 0$$

$$\left. \begin{array}{l} \text{minimize } [\Sigma f(d\varepsilon) = \frac{1}{2} d\bar{u}^T \bar{b}_e^T E b_e d\bar{u} - \frac{1}{2} d\varepsilon_s^T \tilde{E} d\varepsilon_s] \\ \text{subject to } b_s d\bar{u} - d\varepsilon_s = 0, \quad T^T d\bar{u} - dL = 0 \end{array} \right\} \quad (8)$$
$$\left. \begin{aligned} B_e^t E B_e d\mu + B_s^t \lambda + \mu_0 \bar{T} &= 0 \\ B_s d\mu - dE_s &= 0, \quad \bar{T}^t d\mu - dL = 0 \end{aligned} \right\} \text{--- (10)}, \quad \text{так, } \bar{T}^t d\mu = T^t d\bar{\mu}.$$
$$\text{minimize} \left\{ \tilde{F}(d\mathcal{E}_s) = C_0 + \frac{dL}{\mathcal{R}} \left[2J^T C K + F^T (b_s K - I) - J^T b_s^T G - \left(1 + \frac{\mathcal{Z}}{\mathcal{R}}\right) \tilde{T}^T K \right. \right. \\ \left. \left. + \frac{1}{\mathcal{R}} (J^T \tilde{T} - R I) \tilde{G} \right] d\mathcal{E}_s + d\mathcal{E}_s \left[\frac{1}{2} K^T C K - G^T (b_s K - I) + \frac{1}{\mathcal{R}} \tilde{G}^T \tilde{T}^T K - \frac{1}{2} \tilde{E} \right] d\mathcal{E}_s \right\} \quad (11)$$
$$\mathbf{x}_\ell = \mathbf{x}_{\ell-1} + \nu_\ell \nabla \tilde{F}(\mathbf{x}_{\ell-1}) / \|\nabla \tilde{F}(\mathbf{x}_{\ell-1})\| \quad (12)$$

3. 計算例における考察:

Diagram of a square frame structure. The structure has four nodes: 1 (top-right), 2 (top-left), 3 (bottom-right), and 4 (bottom-left). The elements are: 1 (top horizontal member), 2 (right vertical member), 3 (left vertical member), 4 (bottom horizontal member), and 5 (diagonal member from 2 to 3). A horizontal load P is applied at node 1. The dimensions are 1.0. A coordinate system (x, u) and (y, v) is shown at node 0 (bottom-left corner).

$$\bar{F} = \sum f(d\varepsilon) - \frac{1}{\sqrt{2}}(1+\beta)d\varepsilon_4 + \lambda(0.5d\bar{u}_1 + 0.5d\bar{v}_1 - d\varepsilon_4)$$

$$\begin{Bmatrix} du_1 \\ dv_1 \\ du_2 \\ dv_2 \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} -1.0 & 0 \\ -1.0 & 2.0 \\ \frac{1+2\sqrt{2}}{2(1+\sqrt{2})} & 0 \\ \frac{\sqrt{2}}{2(2+\sqrt{2})} & 0 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} d\bar{u}_1 \\ d\bar{\epsilon}_4 \end{Bmatrix}, \quad \lambda = 4d\bar{u}_1 - 2\sqrt{2}(1+2\sqrt{2})d\bar{\epsilon}_4$$

$$\beta < 2\sqrt{2} \text{ 且 } \partial \tilde{F} / \partial \varepsilon_4 = 0 \text{ 且 } d\varepsilon_4 = 2 d\bar{u}_1 / (4 - \sqrt{2}\beta)$$