

拘束された弾性体中に埋め込まれた棒の解析は、コンクリート中の鉄筋、地盤中のくい、あるいは、ロッフルートなどの力学的挙動を把握するため、最も基本的である。本稿では、上記の問題を解析するための一方法を提案するものである。ここで \mathcal{E} 、棒は、軸変形、曲げおよびせん断変形を考慮した梁として扱う。すなはち、棒を含む弾性体についての Hellinger-Reissner の定理を変形して、問題を扱い易い形の変分原理を導く。次に、棒の内部の応力分布について、いくつかの仮定をもとめ、棒を含む弾性体の問題を定式化する。最後にこれらの定式化をもとにし、棒の断面力を未知変数とする解法を提案する。

弾性体 D に棒 B が埋め込まれているとして、直交座標系、三図によると。

Hellinger-Reissner の原理を用いてみる汎関数は⁽¹⁾

$$\begin{aligned} -\Pi_R = & \int_{D+B} \{ \hat{B}(\mathcal{E}) + (\mathcal{E}_{ij,j} + b_i) u_i \} dV \\ & - \int_{\partial D_B} (T_i - \bar{T}_i) u_i ds - \int_{\partial D_B} T_i \bar{u}_i ds \end{aligned} \quad (1)$$

ここで、 $\mathcal{E} = \mathcal{E}_{ij}$, u_i , b_i , \hat{B}_{ij} , T_i は、それぞれ変位、物体力、応力、重層応力を表す。また、

$$B(\mathcal{E}) = \frac{1}{2} \hat{E}_{ijkl} \mathcal{E}_{ij} \mathcal{E}_{kl}$$

である。 $\mathcal{E} = \mathcal{E}_{ij}$, \hat{E}_{ijkl} は弾性係数 E , 弾性体 D は E_{ijkl} , 棒 B は E_{ijkl}^B である。 \mathcal{E} は領域 $D+B$ で、一枚の弾性体 $D+B$ (E_{ijkl}) で、 B の部分だけ $E_{ijkl}^B = E_{ijkl} - E_{ijkl}$ と想定する棒 B を補削した D との境界 ∂D_B である。 E_{ijkl}^B に対する \mathcal{E}_{ij} は \mathcal{E}_{ij}^* とすれば、 D で $\mathcal{E}_{ij} = \mathcal{E}_{ij}^*$, B で $\mathcal{E}_{ij} = \mathcal{E}_{ij}^* + \mathcal{E}_{ij}^{**}$ である。また \mathcal{E}_{ij}^{**} は $-T_j n_j$ (n_j は B の断面 ∂B の法線ベクトル) で \mathcal{E} の不連續な応力場 \mathcal{E}_{ij}^{**} が存在する。補削部に対する \mathcal{E}_{ij} は変位 u_i^* と Lagrange 乗数 q_i^* を導入すれば、式(1)は変形される。

$$\begin{aligned} -\Pi_{mR} = & \int_{D+B} \{ \hat{B}(\mathcal{E}) + (\mathcal{E}_{ij,j} + b_i) u_i \} dV + \int_B \{ B^*(\mathcal{E}^*) + \mathcal{E}_{ij,j}^* u_i^* \} dV - \int_{\partial B} T_i^* u_i ds \\ & + \int_B q_i^* (u_i - u_i^*) dV - \int_{\partial D_B} (T_i - \bar{T}_i) u_i ds - \int_{\partial D_B} T_i \bar{u}_i ds \end{aligned} \quad (2)$$

となる。 $\mathcal{E} = \mathcal{E}_{ij}$, $T_i^* = \mathcal{E}_{ij}^* n_j$ である。

座標軸 x_3 は B の断面の中心を通る方向とし、応力 \mathcal{E}_{ij} と Lagrange 乗数 q_i^* は x_3

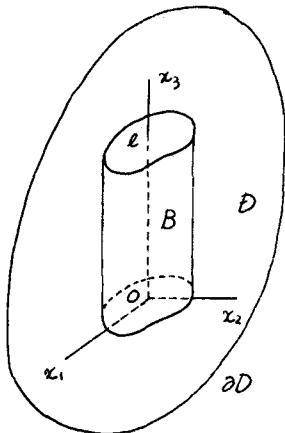
$$\mathcal{E}_{33}^* = \frac{1}{A} N(x_3) + e_{3\alpha\beta} x_\beta I_{\alpha\mu}^{-1} M_{\mu}(x_3), \quad \mathcal{E}_{3\alpha}^* = \Theta_{\alpha\beta}(x_3) Q_\beta(x_3), \quad \mathcal{E}_{\alpha 3} = 0 \quad (3)$$

$$\mathcal{E}_3^* = \frac{1}{A} q_3(x_3) + e_{3\alpha\beta} x_\beta I_{\alpha\mu}^{-1} q_{\beta\mu}(x_3), \quad q_3^* = \Theta_{\alpha\beta}(x_3) q_\beta(x_3) \quad (4)$$

であると仮定する。 $\alpha, \beta \in \{1, 2\}$ である。 α は N 、 M 、 Q の仮想補削棒の軸力、曲げモーメント、せん断力を表す。また、 A は B の断面積である。 $I_{\alpha\mu}$ は α の断面モーメントである。

$$I_{\alpha\mu} = \int_A e_{3\alpha\lambda} e_{3\beta\mu} x_\lambda x_\beta dA, \quad \Theta_{\alpha\beta,\alpha} = -e_{3\alpha\lambda} e_{3\beta\mu} x_\lambda I_{\mu}^{-1}, \quad \Theta_{\alpha\beta} n_\alpha = 0 \quad (\text{棒の周囲}) \quad (5)$$

である。すなはち、変位 u_i^* は x_3 。



$$U_3^o = \frac{1}{A} \int U_3^* dA, \quad U_{3\alpha}^o = \int e_{3\beta\mu} x_\mu I_{\lambda\alpha}^{-1} U_3^* dA, \quad U_\alpha^o = \int \Theta_{\beta\alpha} U_\beta^* dA$$

となるが、式(2)は

$$\begin{aligned} -\Pi_{mR} &= \int_{D+B} \{ B(\tau) + (C_{ij,j} + b_i + q_i^*) u_i \} dV - \left[\int_A T_i^* u_i dA \right]_0^2 - \int_{\partial D_s} (T_i - \bar{T}_i) u_i ds - \int_{\partial D_u} T_i \bar{u}_i ds \\ &\quad + \int_0^l \left\{ \frac{1}{2} \left(\frac{N^2}{EA} + \frac{I_{\alpha\beta}^{-1}}{E} M_\alpha M_\beta + \frac{k_{\alpha\beta}}{GA} Q_\alpha Q_\beta \right) + (N_{\alpha\beta} - q_\alpha) U_\alpha^o + (M_{\alpha\beta} - e_{3\beta\mu} Q_\beta - q_{3\alpha}) U_{3\alpha}^o \right. \\ &\quad \left. + (Q_{\alpha\beta} - q_\alpha) U_\alpha^o \right\} dx_3 \end{aligned} \quad (6)$$

となる。EBV, E, G は定数とし、軸方向の Young 率とせん断弾性係数を取る。 $\frac{k_{\alpha\beta}}{A} = \int_A \Theta_{\alpha\beta} \Theta_{\gamma\beta} dA$ とする。式に $q_3 = N_{\alpha\beta}$, $q_{3\alpha} = M_{\alpha\beta} - e_{3\beta\mu} Q_\beta$, $q_\alpha = Q_{\alpha\beta}$ という関係を入れると式(6)。

$$\begin{aligned} -\Pi_{mR} &= \int_{D+B} \{ B(\tau) + (C_{ij,j} + b_i + q_i^* [N, M_\alpha, Q_\alpha]) u_i \} dV - \left[\int_A T_i^* u_i dA \right]_0^2 \\ &\quad - \int_{\partial D_s} (T_i - \bar{T}_i) u_i ds - \int_{\partial D_u} T_i \bar{u}_i ds + \int_0^l \left\{ \frac{1}{2} \left(\frac{N^2}{EA} + \frac{I_{\alpha\beta}^{-1}}{E} M_\alpha M_\beta + \frac{k_{\alpha\beta}}{GA} Q_\alpha Q_\beta \right) \right\} dx_3 \end{aligned} \quad (7)$$

となる。この式の境界条件は、

$$D \text{ に於いて } \frac{1}{2} (u_{i,j} + u_j,i) = E_{ijk} \bar{e}_{jk} \bar{e}_{ik}, \quad C_{ij,j} + b_i + f_i^* = 0 \quad (8)$$

$$\Rightarrow \text{すなはち, } f_i^* = \Theta_{\alpha\beta} \{ Q_{\beta\beta} - [\Theta_{\beta}]_0^2 \} \quad (9)$$

$$f_3^* = \frac{1}{A} \{ N_{\beta} - [N]_0^2 \} + e_{3\alpha\beta} x_\beta I_{\alpha\beta}^{-1} \{ (M_{\alpha\beta} - e_{3\beta\mu} Q_\beta) - [M_\alpha]_0^2 \}$$

$$\partial D \text{ に於いて, } T_i = \bar{T}_i \quad (\partial D_s), \quad u_i = \bar{u}_i \quad (\partial D_u)$$

$$\begin{aligned} B \text{ に於いて } \frac{N}{EA} &= \frac{1}{A} \int_A U_{3,\beta} dA, \quad \frac{M_\alpha}{E} = e_{3\beta\lambda} \int_A x_\beta U_{3,\beta} dA \\ \frac{Q_\alpha}{GA} &= k_{\alpha\beta} \left(\int_A \Theta_{\beta\lambda} U_{3,\beta} dA - e_{3\beta\lambda} \int_A e_{3\beta\mu} I_{\beta\mu}^{-1} x_\mu U_{3,\beta} dA \right) \end{aligned} \quad (10)$$

である。即ち、棒 B の周辺弹性体に与える効果は仮想物体力 f_i^* による効果として表され、 f_i^* は仮想の補剛棒の断面力 N , M_α , Q_α を表す。

すなはち、手で書かれた問題へ解く。Kelvin 解 $G_i^{(k)}(x; y) = \frac{1}{4\pi\mu} \left\{ \frac{\delta_{ik}}{r} - \frac{r_{ik}}{4(\nu-1)} \right\}$ を用いて

$$U_i(x) = \int_B G_i^{(k)}(x; z) \phi_k(z) dz + \int_B G_i^{(k)}(x; y) f_k^* [N, M_\alpha, Q_\alpha](y) dy$$

と表される。手で書かれた問題条件より式(10)により、境界 ∂D 上の未知函数 $\phi_k(y)$ および棒 B の軸上の未知函数 $N(x_3)$, $M_\alpha(x_3)$, $Q_\alpha(x_3)$ はついて連立積分方程式が得られる。これを解くことは(1)手で書かれた問題解法得られない。

したがって、定式化は、棒の軸力 N を引いて考慮する場合には、Muki & Sternberg⁽²⁾ が手で書かれた問題解法を用いる。

(参考文献)

- (1) Washizu, K., Variational Methods in Elasticity and Plasticity, 2nd ed. Pergamon, New York (1975)
- (2) Muki, R. and E. Sternberg, Elastostatic Load-Transfer to a Half-Space from a Partially Embedded Axially Loaded Rod, Int. J. Solid Structures 6, 69-90 (1970)