

一つの積分方程式法・プログラムにより平面弾性問題と
平板問題とを同時に処理する方法について

福井大学工学部 正員 福井卓雄

平面弾性問題と平板問題とは同じに相似の関係があり、これらは本質的には同一の問題とみさせる。一方、積分方程式法・解析プログラムは、解くべき積分方程式・核に依存する部分以外は、ほとんど同一のプログラムで処理することとできる。本報告では、平面弾性問題の解析にも、平板問題の解析にも使えるプログラムについて述べる。このような解析プログラムは、特に、薄肉構造物などの面内力と面外力とを受ける平板で構成される構造物の解析に有効であろう。

平面弾性問題と平板問題の相似性

図1のように、6種類の量 $u_\alpha, \chi, E_{\alpha\beta}, S_{\alpha\beta}, f_\alpha, \gamma$ とそれらの関係も示す。(Fig.1) $E_{\alpha\beta}$ と $S_{\alpha\beta}$ は対称なテンソルである。この図で、

u_α : 変位, $E_{\alpha\beta}$: 応力, $S_{\alpha\beta}$: 応力, f_α : 物体力
とすると、図1の上半分は平面弾性問題の基礎式を表わしている。このとき、 $\gamma = 0$ であり、また、 $f_\alpha = 0$ とすれば、Airy の応力関数 χ が定義できる。 λ と μ は平面ひずみの場合には Lamé 定数であるが、平面応力の場合は、 $\lambda = \frac{E\nu}{1-\nu^2}$ (E : Young 率, ν : Poisson 比) とする。境界条件は

(変位) $u_\alpha = \hat{u}_\alpha$, (応力) $n_\beta S_{\alpha\beta} = \hat{t}_\alpha$

(混合) $n_\alpha u_\alpha = \hat{u}_n$, $S_\alpha n_\beta S_{\alpha\beta} = \hat{t}_s$

である。ここで、 $\hat{t}_\alpha$ は境界応力であり、 n_α, S_α は単位法線、接線ベクトル、添字 n, s は法線、接線成分を表す。

次に、同じ図で以下のように量を読みかえする。

χ : 応力, $S_{\alpha\beta}$: 応力の曲率, $E_{\alpha\beta}$: 曲げ応力 (彎矩) モーメント, γ : 荷重。

このとき、図1の下半分は平板問題の基礎式を表す。 $f_\alpha = 0$ であり、 u_α は平板問題の応力関数である。また、 $a = D\nu$, $b = \frac{1}{2}D(1-\nu)$ (D : 曲げ剛性) である。境界条件は

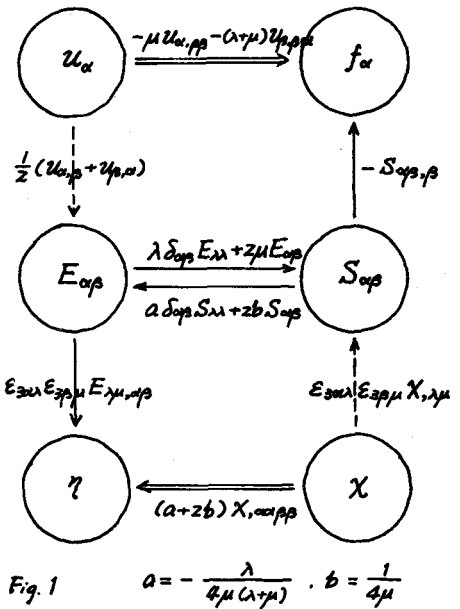
(固定) $\chi = 0, \frac{\partial \chi}{\partial n} = 0$, (単純支持) $\chi = 0, S_\alpha n_\beta E_{\alpha\beta} = 0$, (自由) $S_\alpha n_\beta E_{\alpha\beta} = 0, E_{\alpha\beta} n_\beta S_{\alpha\beta} + \frac{\partial (S_\alpha n_\beta E_{\alpha\beta})}{\partial s} = 0$ とする。ここで、 $\frac{\partial \chi}{\partial n}, \frac{\partial \chi}{\partial s}$ は法線、接線方向の微分を表す。

以上のよう、平面弾性問題と平板問題とは本質的には同一の問題であり、また、その境界条件の形も異なるわけではない。以下では、Fig.1 を系として平面弾性系と呼ぶ。

平面弾性系の基本解、積分表現

平面弾性系は二種類の基本特異解を用いる。 $\delta(x)$ を二次元の Dirac delta 関数とすると、

Takuo FUKUI



$f_a \in \delta \alpha \delta(x-y)$ といふとき.

$$u_a: G_{a\delta}(x;y) = \frac{1}{4\pi\mu(\lambda+2\mu)} \{ (\lambda+2\mu) \delta_{a\delta} \log \frac{1}{r} + (\lambda+\mu) r, a, r, r \} \quad r = |x-y|$$

$$S_{a\delta}: -\frac{1}{2\pi(\lambda+2\mu)} \frac{1}{r} \{ \mu(-\delta_{a\delta} r, r + \delta_{a\delta} r, \rho + \delta_{a\delta} r, a) + 2(\lambda+\mu) r, a, r, \rho, r \}$$

$\eta \in \delta(x-y)$ といふとき.

$$X: K(x;y) = \frac{1}{8\pi(a+2b)} r^2 (\log r - 1)$$

$$E_{a\delta}: -\frac{1}{2\pi(a+2b)} \{ (a+b) \delta_{a\delta} [\log \frac{1}{r} - \frac{b}{a(a+b)}] + b r, a, r, \rho \}$$

さらに、平板問題で単位集中モーメントが作用した場合の解に対応するものとし、

$$X: H^{(2)}(x;y) = \frac{2}{\delta_y} K(x;y) = \frac{1}{8\pi(a+2b)} r, r r (2 \log r - 1)$$

$$H_{a\delta}^{(2)}(x;y) = -\frac{1}{4\pi(a+2b)} \{ \delta_{a\delta} (\log \frac{1}{r} + \frac{1}{2}) - r, a, r, r \}$$

$$E_{a\delta}: \frac{1}{2\pi(a+2b)} \frac{1}{r} \{ (a+b) \delta_{a\delta} r, r - b (\delta_{a\delta} r, \rho + \delta_{a\delta} r, a) + 2b r, a, r, \rho, r \}$$

よって代表的な基本解として考えられる。平面弾性系へ解 u, E とせば

$$u_a(x) = u_{a0}(x) + \int_{\partial\Omega} G_{a\delta}(x;y) \phi_\delta(y) dy$$

$$X(x) = X_0(x) + \int_{\partial\Omega} H^{(2)}(x;y) \phi_\delta(y) dy$$

という境界積分で表れる。ここに、 u_{a0}, X_0 は特解である。さらに、境界条件を

平面弾性問題 (変位) $u_a = \hat{u}_a$, (応力) $n_\alpha S_{a\delta} = \hat{t}_\alpha$, (混合) $n_\alpha u_a = \hat{u}_\alpha$, $S_{a\delta} n_\alpha S_{a\delta} = \hat{t}_\alpha$

平板問題 (固定) $\frac{\partial X}{\partial \bar{s}} = 0$, $\frac{\partial X}{\partial n} = 0$, (単純支持) $\frac{\partial X}{\partial \bar{s}} = 0$, $S_{a\delta} E_{a\delta} = 0$

と表わせば、これらの境界値問題は、たいてい同一の問題となる。また、積分表現の核を他のものでおき換えた時、平板の自由境界条件を扱う場合であっても、得られる積分方程式の核は重調和方程式の基本特異解 $\log r$ の偏導関数の線形結合となる。

解析プログラム

右図は積分方程式法による解析プログラムの概略である。プログラムの構成としては適当な影響係数をえ選んでおけば、他の部分はほとんど変わらない。影響係数の計算は、積分核、境界条件、積分方程式の近似の方法によって異なるが、通常は積分核に依存するサブルーチン群を準備することによって、プログラムを単純化している。

平面弾性系の問題では、積分核は高々 Fig. 2

4階までの $r^2 \log r$ の偏導関数の線形結合で表わすことができるので、これに対応するサブルーチン群を準備しておくことによって、種々の積分核・境界条件の問題に容易に対応できる。

