

京大工 正 西村直志
京大工 正 小林昭一

1 序 Biotの方程式に積分方程式法(境界要素法というのはその別名)を用いる試みが2, 3行なわれているが[1, 2], 筆者らはGreen 公式を用いてBiotの方程式の解の挙動を調べる事ができる事を示した[3]. 本報は[3]の結果の一般化について論じたものである. 時に液相の圧縮性についても考慮する.

2 Biotの方程式とGreen 公式 Biotの方程式は, 変位 u , 間隙圧 p を用いて

$$\Delta^* u - \nabla p = -f, \quad \nabla \cdot \dot{u} + m \dot{p} - K \cdot \nabla \nabla p = g \quad (1)$$

と書ける. ここに f は物体力, $g = -F_f K \cdot \nabla f$, F_f は液相のFraction, K は透水係数テンソル(2階), m は液相の圧縮率である. Δ^* は時刻 t に関する微分であり, $\Delta^* u \equiv \nabla \cdot (C \cdot \nabla u)$, 及び C は弾性係数テンソル(4階)である. 考える領域 D (一応内部領域としておく)と, その境界 ∂D , 及び任意の時刻 $0 < t_1 < t_2$ に関して次の恒等式が成立するが, これが式(1)の相反関係式である(なお dV , ds , dt 等は省略した):

$$\begin{aligned} \int_{t_1}^{t_2} \int_D (\dot{u}^* \cdot S - \dot{S}^* \cdot u - p^* m \cdot K \nabla p + n \cdot K \nabla p^* p) & \quad u, u^*: \text{ベクトル} \\ & \quad p, p^*: \text{スカラー} \\ = \int_{t_1}^{t_2} \int_D \{ \dot{u}^* \cdot (\Delta^* u - \nabla p) - (\Delta^* \dot{u}^* + \nabla \dot{p}^*) \cdot u \\ + p^* (\nabla \cdot \dot{u} + m \dot{p} - K \cdot \nabla \nabla p) - (\nabla \cdot \dot{u}^* - m \dot{p}^* - K \cdot \nabla \nabla p^*) p \} - \int_D [p^* \nabla \cdot u + m p^*]_{t_1}^{t_2}, \end{aligned} \quad (2)$$

ここに, n は外向き単位法線ベクトル, $[\cdot]_{t_1}^{t_2} = \cdot(t_2) - \cdot(t_1)$, S , $\dot{S}^*$ は表面力, 及び「双対」表面力:

$$S = (C \cdot \nabla u - 1 p) n, \quad \dot{S}^* = (C \cdot \nabla u^* + 1 p^*) n,$$

1は単位テンソルである. 式(2)から, 解 u , p のGreen 表示(式(6))を得るためには, 方程式

$$\begin{pmatrix} \Delta^* & -\nabla \frac{\partial}{\partial t} \\ -\nabla \cdot & -m \frac{\partial}{\partial t} + K \cdot \nabla \nabla \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \dot{U}(x, t) & \dot{V}(x, t) \\ P(x, t) & Q(x, t) \end{pmatrix} = - \begin{pmatrix} 1 \delta(x) \delta(t) & 0 \\ 0 & \delta(x) \delta(t) \end{pmatrix} \quad (3)$$

及び因果律($t < 0$ で0)を満たす解 $\dot{U}$, $\dot{V}$, P , Q を求めればよい. ここに $\delta(\cdot)$ はDiracのデルタである. 式(3)の解はFourier 変換を用いて容易に求まり, $\dot{U}(x, t) = U_0(x) \delta(t) + \dot{u}(x, t)$, $\dot{V}(x, t) = V_0(x) \delta(t) + \dot{v}(x, t)$, $\dot{P}(x, t) = P_0(x) \delta(t) + \dot{p}(x, t)$, $\dot{Q}(x, t) = Q_0(x) \delta(t) + \dot{q}(x, t)$ と書ける. ここに

$$U_0 = F^{-1} \{ \Delta^* - \Delta^* \delta \cdot \Delta^* \delta / (m + \delta \cdot \Delta^* \delta) \}, \quad \dot{u} = F^{-1} \{ \Delta^* \delta \cdot \Delta^* \delta (\delta \cdot K \delta) e(\delta, t) / (m + \delta \cdot \Delta^* \delta) \} H(t),$$

$$V_0 = F^{-1} \{ -i \Delta^* \delta / (m + \delta \cdot \Delta^* \delta) \}, \quad \dot{v} = F^{-1} \{ i \Delta^* \delta (\delta \cdot K \delta) e(\delta, t) / (m + \delta \cdot \Delta^* \delta) \} H(t),$$

$$P = F^{-1} \{ -i \Delta^* \delta e(\delta, t) / (m + \delta \cdot \Delta^* \delta) \} H(t), \quad P_0 = V_0, \quad \dot{p} = \dot{v}, \quad Q = F^{-1} \{ e(\delta, t) / (m + \delta \cdot \Delta^* \delta) \} H(t),$$

$$Q_0 = F^{-1} \{ 1 / (m + \delta \cdot \Delta^* \delta) \}, \quad \dot{q} = F^{-1} \{ -\delta \cdot K \delta e(\delta, t) / (m + \delta \cdot \Delta^* \delta) \}, \quad e(\delta, t) = e^{-\delta \cdot K \delta t / (m + \delta \cdot \Delta^* \delta)} \quad (4)$$

F^{-1} は $\delta \rightarrow x$ のFourier変換, $H(\cdot)$ はステップ関数, Δ^* は Δ の ∇ を δ で置換えた行列の逆である. 例えば, 2次元等方問題では, $C \cdot e = \lambda 1 \nabla e + \mu(e + e^T)$, $K = -\kappa 1$ となり, 基本解は次の様に陽に書き下す事ができる:

$$\dot{U}(x,t) = \frac{1}{4\pi\mu} \left(-\frac{\lambda+(3-B)}{\lambda+2\mu} \log R \mathbf{1} + \frac{\lambda+(1+B)\mu}{\lambda+2\mu} \nabla R \otimes \nabla R \right) \delta(t) + \frac{B^2 R H(t)}{\pi} \left\{ \mathbf{1} \frac{f_1}{2} - \nabla R \otimes \nabla R (f_1 - f_2) \right\}$$

$$\dot{V}(x,t) = \frac{B \nabla R}{2\pi R} \delta(t) - \frac{BR f_2}{2\pi t} \nabla R H(t), \quad P(x,t) = \frac{H(t)BR}{2\pi} f_1 \nabla R,$$

$$Q(x,t) = \frac{B(\lambda+2\mu)H(t)}{\pi} f_2, \quad f_1 = \frac{1 - e^{-R^2/4BCvt}}{R^2}, \quad f_2 = \frac{e^{-R^2/4BCvt}}{4BCvt}, \quad f_3 = \frac{R^2 e^{-R^2/4BCvt}}{(4BCvt)^2}. (5)$$

記号の意味は、 $B = 1 / \{ \mu (\lambda + 2\mu) + 1 \}$, $C_v = k (\lambda + 2\mu)$, $R = |x|$ である。式(2)の $\dot{u}^*$, $\dot{p}^*$ に各々 $-\dot{U}(-x, -t)$, $P(-x, -t)$ ($-\dot{V}(-x, -t)$, $Q(-x, -t)$) を代入すれば、 $u(p)$ の Green 表示が次の様に得られる:

$$u(y, \Delta) = \int_{\partial D} U_0(y-x) s(x, \Delta) - \int_{\partial D} T_0(y, x) u(x, \Delta) - \int_{\partial D} P_0(y-x) q(x, \Delta) + \int_0^\Delta \int_{\partial D} \dot{u}(y-x, \Delta-t) s(x, t) \\ - \int_0^\Delta \int_{\partial D} \dot{T}(y, x, \Delta-t) u(x, t) - \int_0^\Delta \int_{\partial D} \dot{P}(y-x, \Delta-t) q(x, t) - \int_0^\Delta \int_{\partial D} n \cdot K \nabla_x P(y-x, \Delta-t) p(x, t) \\ + \int_D U_0(y-x) f(x, \Delta) + \int_0^\Delta \int_D \dot{u}(y-x, \Delta-t) f(x, t) + \int_0^\Delta \int_D P(y-x, \Delta-t) q(x, t) + \int_D P(y-x, \Delta) \theta(x),$$

$$p(y, \Delta) = \int_{\partial D} V_0(y-x) \cdot s(x, \Delta) - \int_{\partial D} W_0(y, x) \cdot u(x, \Delta) - \int_{\partial D} Q_0(y-x) q(x, \Delta) + \int_0^\Delta \int_{\partial D} \dot{v}(y-x, \Delta-t) \cdot s(x, t) \\ - \int_0^\Delta \int_{\partial D} \dot{w}(y, x, \Delta-t) \cdot u(x, t) - \int_0^\Delta \int_{\partial D} \dot{Q}(y-x, \Delta-t) q(x, t) - \int_0^\Delta \int_{\partial D} n \cdot K \nabla_x Q(y-x, \Delta-t) p(x, t) \\ + \int_D V_0(y-x) \cdot f(x, \Delta) + \int_0^\Delta \int_D \dot{v}(y-x, \Delta-t) \cdot f(x, t) + \int_0^\Delta \int_D Q(y-x, \Delta-t) q(x, t) + \int_D Q(y-x, \Delta) \theta(x), (6)$$

$$q = - \int_0^\Delta n \cdot K \nabla p \, dt, \quad y \in D, \quad \Delta (\text{時刻}) > 0.$$

ここに θ は $\nabla \cdot u + m p$ の初期値である。又 $T_0, W_0, \dot{T}, \dot{w}$ は各々 $(U_0, P_0), (V_0, Q_0), (\dot{u}, \dot{p}), (\dot{v}, \dot{q})$ から変数 x に ∇ を作用させ「双対」表面力を作る要領で求めた核(「二重層」)である。なお表面積分において Q_0 等に含まれる $C_0 \delta(x) \delta(t)$ (C_0 : 定数)の項は $y \in D$ の場合は 0 になる。式(6)の応用として次の結果が得られる。

1) $y \in D$ の時、 $\Delta > 0$ とすれば式(6)の+に関する積分項、及び q を含む項は 0 になる。実際、式(4)から $y \in D, \Delta > 0$ のとき、各核は有界だからである。 $P(\cdot, 0), Q(\cdot, 0)$ は各々 $P_0(\cdot), Q_0(\cdot)$ となる。この結果、 $\Delta > 0$ での u, p は、 $m \neq 0$ のときは $C \rightarrow C + 1 \otimes 1/m$, $f \rightarrow f - \nabla \theta/m$ なる置換をした弾性境界値問題を、境界値 $u(\cdot, 0), s(\cdot, 0) + \theta(\cdot) m/m$ の下に解いたときの変位 u 及び $(-\nabla \cdot u + \theta)/m$ に、又 $m = 0$ のときは弾性常数 C , 物体力 f , 与えられた体積 u すみ θ の拘束付弾性体の、境界条件 $u(\cdot, 0), s(\cdot, 0)$ の下での変位及び不定圧に一致する。2) $y \rightarrow \partial D$ の極限移行を行うには、やはり基本解の表示を用いるのが簡単である。式(5)の解を用いると、式(6)の左辺を 2 で割り、右辺は $u(x, \cdot) \rightarrow u(x, \cdot) - u(y, \cdot)$, ---の項で $\int_{\partial D} \rightarrow \int_{\partial D}$ (主値) の様に変えたものが得られる。3) ∂D に於いて u に関しては 1) の結論が成立する。 p に関しては、式(5)の解を用いて計算すると $\lim_{y \rightarrow y_0} \int_{\partial D} \dot{Q}(y-x, \Delta-t) q(x, t)$ が必ずしも 0 にならない事に注意すれば、圧力が有界である限り、 $y \in \partial D$, $x \in D$ に対して $\lim_{y \rightarrow y_0} \lim_{\Delta \rightarrow 0} p(x, \Delta) = \lim_{\Delta \rightarrow 0} \lim_{y \rightarrow y_0} p(x, \Delta) - r(y) \sqrt{\pi B C_v}$ となる。ここに $r(y) = \lim_{\Delta \rightarrow 0} \sqrt{\Delta} \frac{\partial p}{\partial n}(y, \Delta)$ である。特に、圧力境界では境界値が有界である限り $\partial p / \partial n$ は $1/\sqrt{\Delta}$ の特異性を有し、非排水境界に於いては、 $\lim_{y \rightarrow y_0} \lim_{\Delta \rightarrow 0} p(x, \Delta) = \lim_{\Delta \rightarrow 0} \lim_{y \rightarrow y_0} p(x, \Delta)$ ($y \in \partial D, x \in D$) が成立つ。4) 実用上 q に関するデータは 0 であると思てよい。従って、1) で述べた解釈によ、2 初期の場合を求め、求まった p を非排水境界での初期値と思って補間により「積分方程式法」を適用してよい。

文献 [1] Preddeleanu, M., In: Boundary Element Method (Proc. 3rd Int. Seminar, Irvine), P325, Springer, 1981. [2] Onishi, K. et al., 応力連合講義集, P199, 1981. [3] 西村, 小林, 土質工学会講演集, 1982.