

1. はじめに : 本研究は非定常な海浜流の速度場の基礎方程式を厳密に解こうとするものではなく、近似解を用いて非定常解の基本的特性を知ろうとするものである。海浜流の非定常解については日野(1974)の研究がある。日野は流れの場には安定理論を適用し、離岸流の卓越波数を求めている。本研究では日野の理論が用いられている。日野は解の Hermite 多項式展開に基づき時間増幅率 P を波数の関係から離岸流の発生間隔を明らかにしている。本研究では離岸流だけの方程式を流れの基本式から導き、この方程式に基づいて時間増幅率 P が6つの固有値で表わせることを示し、これらが無次元離岸流間隔 Y^* 、底面摩擦、radiation stress に関係していることを明らかにしている。

2. 基礎方程式 : Phillips (1966, ch.3) によって導かれた海浜流の基本式は水深方向に平均化し、非線形項を落とし、速度場が傾動状態であることを考慮すれば次のように書ける。

$$\frac{\partial}{\partial x_2} (du_i) = 0 \quad (1) \quad \frac{\partial u_i}{\partial t} + g\beta_i \frac{\partial \zeta}{\partial x_i} + R_i = 0 \quad (2)$$

ここに、 $x_2 = (x, y)$ は水平座標で汀線方向に y 軸、沖方向に x 軸、 $u_i = (u, v)$ は流れの x, y 成分、 d は平均水深、 g は重力加速度、 β_i は平均水面勾配による圧力項と radiation stress 項 (Bowen 近似) を1つにまとめることにより得る定数で $\beta_i = (\beta_1, \beta_2)$, $\beta_1 = 1 + \frac{3}{8}\gamma$, $\beta_2 = 1 + \frac{1}{8}\gamma$, $\gamma = H/d$, H : 波高と表わされ、 R_i は底面摩擦と水平混合による抵抗項である。いま、抵抗項 R_i を水口(1976)と同じように碎波帯内の混合の教しさを加味して ($R_i = \bar{c} u_i/d$, $\bar{c} = \bar{c} \sqrt{g d} \cdot d/d_0$, $\bar{c}$: 摩擦係数) 底面摩擦の形で表わす。ここでは

$$\bar{c} = \bar{c} \sqrt{g d_0} \cdot d/d_0 \quad d/d_0 \cdots (3) \quad x = \frac{3}{2} x_0, \quad y = \eta x_0, \quad d = \frac{3}{2} d_0, \quad t = \tau T, \quad u_i = u_i^* \sqrt{g d_0} \quad (4)$$

と表わすことにする。式(1)(2)より $\bar{c}$ を消去し、式(4)の無次元量を用いれば

$$\frac{\partial^2}{\partial \tau^2} u_i^* + \mu_i \frac{\partial}{\partial \tau} u_i^* + \alpha_i \frac{\partial}{\partial \eta} \left\{ -\frac{\partial}{\partial \eta} \left(\frac{3}{2} u_j^* \right) \right\} = 0 \quad \text{ここに} \quad \mu_i = \frac{\bar{c} (\sqrt{g d_0})^2 / \sqrt{g d_0}}{T^2}, \quad \alpha_i = g d_0 T^2 \beta_i / x_0^2 \quad (5)$$

を得る。上式は減衰振動であり、摩擦項は減衰項としての役割を果たしていることがわかる。

3 流れの時間増幅率 式(5)より v^* を消去すると u^* の方程式として次式を得る。

$$\left[(L_1 - \alpha_2 \frac{\partial^2}{\partial \eta^2})^2 (L_1 - \alpha_2 \frac{\partial^2}{\partial \eta^2} - 2\alpha_1 \frac{\partial}{\partial \eta}) - \alpha_1 \alpha_2 (L_1 - \alpha_2 \frac{\partial^2}{\partial \eta^2}) (L_2)^2 \frac{\partial^2}{\partial \eta^2} + \alpha_1 \alpha_2 L_2 \frac{\partial}{\partial \eta} \right] u^* = 0 \quad (6)$$

$$\text{ここに} \quad L_1 = \frac{\partial^2}{\partial \tau^2} + \mu_1 \frac{\partial}{\partial \tau}, \quad L_2 = \frac{\partial^2}{\partial \tau^2} + \mu_2 \frac{\partial}{\partial \tau} + 1 \quad (7)$$

いま、碎波帯内に閉じ込められる海浜流系が最も離岸流間隔 Y^* に結びついている点に着目して、 u^* を次のように

$$u^* = A_1 \frac{3}{2} (1 - \frac{3}{2}) e^{P\tau} \cos k\eta, \quad k = 2\pi/Y_f^*, \quad Y_f^* = Y_0/x_0 \quad (8)$$

とおくと、式(6)を式(7)に代入した残差 R が $\frac{1}{2}$ に零になるように k とすれば、 P の式として次式を得る。

$$(P^2 + \mu_1 P)^2 + (2\alpha_1 + \alpha_2)(P + \mu_1 P) + (\alpha_1^2 + \frac{3}{2} \alpha_1 \alpha_2)(P^2 + \mu_1 P) + \frac{3}{2} \alpha_1 \alpha_2 = 0 \quad (9)$$

$$\text{ここに} \quad \alpha = \frac{1}{2} \alpha_2 k^2 \quad (10)$$

式(9)(10)より、固有値 P は $P_1 \sim P_6$ までは6つあり、これらは $k, \mu_1, \alpha_1, \alpha_2$ によって与えられることがわかる。