

九大 正員 平野宗夫
 = ○正員 金子新
 = 学生員 式正治

1. まえがき

貯水池上層透砂が流入する時の堆砂過程に関するものは、芦田等¹⁾、椿、平野等²⁾、杉尾、岡部³⁾等により研究されていゝが、いずれも多くの仮定を含み現象を厳密に説明するまでには至っていない。

本報告では、堆積の進む滲透砂層の上を掃流砂が段丘と形成しながら進行するというモデルを設定し解析を行い、実測値と比較している。

2. 解析

1) Bottom-set bed 上の河床濃度について

図-1に示すように水平下流方向にx軸、鉛直上向きにy軸をとり、x、y方向の流速をそれぞれu、vとする。

非定常二次元拡散方程式は、

$$\frac{\partial C}{\partial t} + u \frac{\partial C}{\partial x} + (v - w_p) \frac{\partial C}{\partial y} = \frac{\partial}{\partial y} \left(E_p \frac{\partial C}{\partial y} \right) \quad (1)$$

となる。段丘層の位置をx_f(t)とし、 $\xi = x - x_f(t)$ なら座標変換を行えば、

$$\frac{\partial C}{\partial t} + (u - \frac{dx_f}{dt}) \frac{\partial C}{\partial \xi} + (v - w_p) \frac{\partial C}{\partial y} = \frac{\partial}{\partial y} \left(E_p \frac{\partial C}{\partial y} \right) \quad (2)$$

となる。 $u \gg dx_f/dt$ であり、段丘層に乗った座標をかき消せば濃度は近似的に定常を保つと仮定すれば(2)式は、

$$u \frac{\partial C}{\partial \xi} + (v - w_p) \frac{\partial C}{\partial y} = \frac{\partial}{\partial y} \left(E_p \frac{\partial C}{\partial y} \right) \quad (3)$$

となる。(3)式をyに関して $-h_2$ から h_1 まで積分し、連続式

$$\frac{\partial u}{\partial \xi} + \frac{\partial u}{\partial y} = 0 \quad (4)$$

を使用し、水面及び河床の境界条件

$$\begin{aligned} y = h_1 &: E_p \frac{\partial C}{\partial y} + w_p C = 0 \\ y = -h_2 &: E_p \frac{\partial C}{\partial y} = 0 \end{aligned} \quad (5)$$

を適用すれば(3)式は、

$$\frac{d}{d\xi} \left(\int_{-h_2}^{h_1} C u dy \right) + w_p C_b = 0 \quad (6)$$

となる。 C_b は河床濃度である。

流速及y濃度分布形を次式のように仮定する。

$$u(\xi, y) = U_m(\xi) f(y) \quad C(\xi, y) = C_b(\xi) g(y) \quad (7)$$

$$\xi = F, y = (y + h_2) / (h_1 + h_2) \quad U_m : \text{平均流速}$$

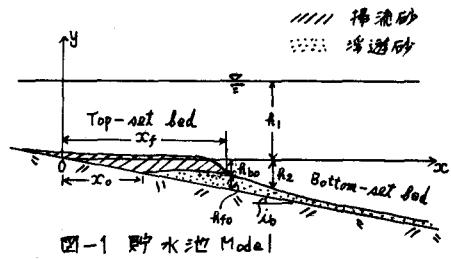


図-1 貯水池 Model

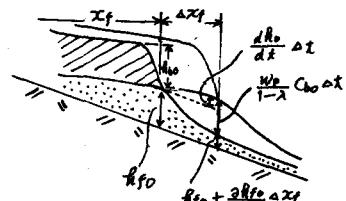


図-2 段丘の進行 Model

(7) 式を (6) 式に代入すれば、

$$\alpha \frac{dC_b}{dx} + w_p C_b = 0 \quad (8)$$

$$z = h, \alpha = \int_0^1 f \cdot g \, dz \quad g = u_m (h_1 + h_2) \text{ : 単位幅流量}$$

(8) 式を解けば、

$$C_b(z) = C_{b0} e^{-\frac{w_p}{\alpha g} z} \quad (9)$$

を得る。 C_{b0} は段丘肩 $z = x - x_f = 0$ における河床濃度

2) 段丘の進行について

浮遊砂を含む場合にも、近似的に段丘肩は水平上進行し、段丘肩における掃流砂量 θ_{b0} 及び河床濃度 C_{b0} は一定を保つことはよく知られていく。

図-2 に示すような記号を用い、微小時間 Δt の後に段丘肩が Δx_f 進行したとすれば次の各式を得る。

$$\frac{dh_{b0}}{dt} + \frac{dh_{f0}}{dt} = \lambda_b \frac{dx_f}{dt} \quad (10)$$

$$\theta_{b0} \frac{dx_f}{dt} = \frac{\theta_{b0}}{1-\lambda} \quad (11)$$

$$\frac{dh_{f0}}{dt} = \frac{w_p C_{b0}}{1-\lambda} + \frac{\partial h_{f0}}{\partial x} \Big|_{x=x_f} \frac{dx_f}{dt} = \frac{w_p C_{b0}}{1-\lambda} + \frac{\theta_{b0}}{(1-\lambda) h_{b0}} \cdot \frac{\partial h_{f0}}{\partial z} \Big|_{z=0} \quad (12)$$

(10) (11) (12) 式より dh_{b0}/dt , dh_{f0}/dt , dx_f/dt を求めれば、

$$\frac{dh_{b0}}{dt} = (\lambda_b - \frac{\partial h_{f0}}{\partial z} \Big|_{z=0}) \cdot \frac{\theta_{b0}}{(1-\lambda) h_{b0}} - \frac{C_{b0} w_p}{1-\lambda} \quad (13)$$

$$\frac{dh_{f0}}{dt} = \frac{\theta_{b0}}{(1-\lambda) h_{b0}} \frac{\partial h_{f0}}{\partial z} \Big|_{z=0} + \frac{C_{b0} w_p}{1-\lambda} \quad (14)$$

$$\frac{dx_f}{dt} = \frac{\theta_{b0}}{(1-\lambda) h_{b0}} \quad (15)$$

を得る。Bottom-set bed における堆積厚を h_f とすれば (9) 式より

$$\frac{\partial h_f}{\partial x} = \frac{w_p}{1-\lambda} C_b = \frac{C_{b0} w_p}{1-\lambda} C - \frac{w_p}{\alpha g} (x - x_f)$$

となる。これを式で積分し、 $x = x_f$ 时 $h_f = h_{f0}$ の条件を用いれば、

$$h_f = h_{f0} C - \frac{w_p}{\alpha g} (x - x_f) \quad (16)$$

となる。(16) 式を (13) (14) 式に代入すれば、これより

$$\frac{dh_{b0}}{dt} = (\lambda_b + \frac{w_p}{\alpha g} h_{f0}) \frac{\theta_{b0}}{(1-\lambda) h_{b0}} - \frac{C_{b0} w_p}{1-\lambda} \quad (13)'$$

$$\frac{dh_{f0}}{dt} = - \frac{w_p}{\alpha g} h_{f0} \frac{\theta_{b0}}{(1-\lambda) h_{b0}} + \frac{C_{b0} w_p}{1-\lambda} \quad (14)'$$

となる。 $= z^u$ 、関係諸量を次のように無次元化する。

$$H_{b0} = h_{b0}/h_0 \quad H_{f0} = h_{f0}/h_0 \quad H_f = h_f/h_0$$

$$X_f = x_f/h_0 \quad X = x/h_0 \quad T = \theta_{b0} t / (1-\lambda) h_0^2 \quad (17)$$

$$\Theta = C_{b0} w_p h_0 / \theta_{b0} \quad \mu = w_p h_0 / \alpha \cdot g$$

$= h_0$ は初期堆砂厚である。

(17) 式を (13)' (14)' (15) (16) \vdash 代入すれば

$$\frac{dH_{b0}}{dT} = (\lambda_b + \mu H_{f0}) \frac{1}{H_{b0}} - \Theta \quad (18)$$

$$\frac{dH_{fo}}{dT} = -\mu \frac{H_{fo}}{H_{bo}} + \theta \quad (19)$$

$$\frac{dX_f}{dT} = \frac{1}{H_{bo}} \quad (20)$$

$$H_f = H_{fo} e^{-\mu(X-X_f)} \quad (21)$$

となる。次に示す初期条件より数値計算を行ふ。

$$T = 0 : H_{bo} = 1 \quad H_{fo} = 0 \quad (22)$$

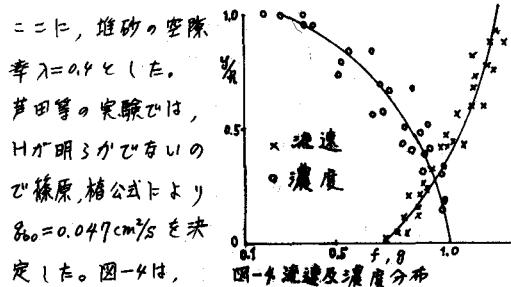
$$X_f = x_0 / R_0 \quad H_f = 0$$

3. 実験と解析の比較

実験には、長さ 11m, 幅 40cm, 深さ 30cm の片面アクリル製の可変勾配水路を使用した。上流端には、堆砂装置が設けられ導斜板を経て水路幅一様に供給砂（珪砂）が拡がるようになっている。流速は、プロペラ流速計により測定し、浮遊砂濃度はサイフォンで直接抽出し秤量した。表-1は、実験諸元を与え、それに芦田等¹⁾による実験を同時に示す。図-3は、供給砂の沈降速度分析結果である。

段丘層を越えた掃流砂量 S_{bo} は、段丘進行速度 V_s , Top-set bed における河床波の平均波高 H より次式で求めた。

$$S_{bo} = (1-\alpha) V_s H \quad (23)$$

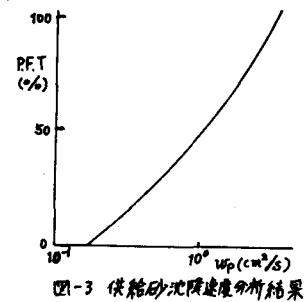


遠及び浮遊砂濃度分布の著者等による実測例を示す。実測値はかなりばらついているが、近似的に図の実線のよう分布形を仮定し α を決定した。芦田等の実験に対しても同様である。図-5, 図-6 は、それから著者等及び芦田等による堆砂形状の実測値と解析値を比較している。Front-set bed の形状は、近似的に(21)式を $x < x_0$ まで拡張して決定した。どうも、実測と解析はほぼ一致し、以上のように解析で浮遊砂をも含む貯水池の堆砂を論論できることが判った。実験に絶えずお手伝いをして頂いたハシタックコニカルタント各口直隆氏に謝意を表します。専門、数值計算には、九州大学計算施設 Facom 230-455 を使用したことと付記する。

参考文献：1) 矢野、芦田、大川、前田“浮遊砂による貯水池の堆砂に関する研究”京大防災研年報 第7号 昭.39.3 P.348

2) 横平野、上浜“浮遊砂の流入による貯水池の堆砂過程”第24回年次学術講演会概要集昭.44.10 P.267

3) 杉尾、岡部“浮遊土砂による貯水池の堆砂について”第29回年次学術講演会概要集昭.49.10 P.297



	S [cm ³ /s]	堆砂量 S_{bo} [cm ³ /s]	C_{bo} [ppm]	浮遊砂 w_p [cm/s]	l/b	α	V_s [cm/s]	H [cm]	
著者等の実験	225	0.114	0.04	562	0.5	1/50	0.75	0.016	4.1
芦田等の実験	250	0.569	—	—	0.4	1/308	0.7	0.027	—

表-1 実験諸元

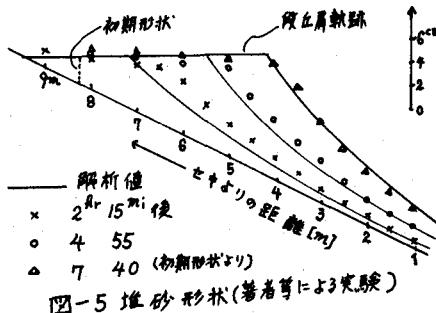


図-5 堆砂形状(著者等による実験)

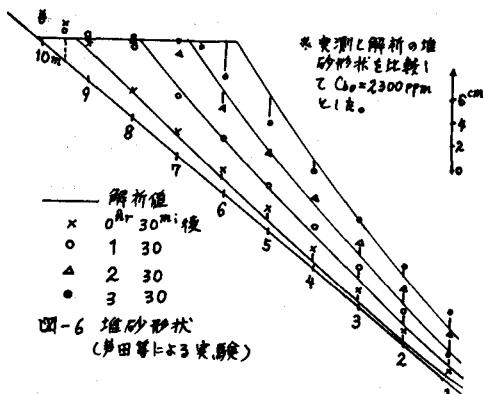


図-6 堆砂形状
(芦田等による実験)