

II-47 せ上する砂堆の発生機構について(第2報)

神戸大学工学部 正員 松梨順三郎

I 序言

本題による第1報では、せ上砂堆の発生現象を河床の不安定性に基きつゝとみなし、微小振動法の理論を適用して、砂堆の発生に対して支配的である条件式を導き出すとともに、G.K. Gilbertのニニの実験資料によつてこれを検討した。しかし砂堆の伝播方向や他についての理論上考察すべき若干の重要な問題がのこされている。本報告ではこれらの解析結果を述べるとともに、著者の実験結果についてのべる。

II 砂堆の伝播方向に関する考察

床水階移動床の微小変形を規定する基礎方程式は、次式で与えられる。この方程式の特解として

$$\frac{\partial^3 \eta'}{\partial t^3} + P \frac{\partial^3 \eta'}{\partial t^2 \partial x} + Q \frac{\partial^3 \eta'}{\partial t \partial x^2} + R \frac{\partial^3 \eta'}{\partial x^3} + M \frac{\partial^2 \eta'}{\partial t^2} + N \frac{\partial^2 \eta'}{\partial t \partial x} = 0 \quad (1)$$

$\eta' = A e^{rt+ix}$ 、左に、 $r = b - ic$ と与えよと、この微小変形の発達および減衰をあらわす量として

三つの関係量 b_1 , b_2 , b_3 がきまるとともに、この微小変形の対応伝播速度として W_{s1} , W_{s2} , W_{s3} がきまると、これら関係量の符号特性を一括表示すると、次表をうる。

表-1 関係量の符号特性

		正	負	零
W_{s1}	①	$\frac{N}{M} > 0$	$\frac{N}{M} < 0$	$\frac{N}{M} = 0$
W_{s2}	①	$(P - \frac{N}{M}) > 0, M < 0$	$(P - \frac{N}{M}) < 0, M < 0$	$(P - \frac{N}{M}) = 0$
	②	$(P - \frac{N}{M}) > 0, M > 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} < 0$ $(P - \frac{N}{M})^2 - 4Q + 4(P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$	$(P - \frac{N}{M}) < 0, M > 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} < 0$ $(P - \frac{N}{M})^2 - 4Q + 4(P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$	$M > 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} = 0$
	③	$(P - \frac{N}{M}) < 0, M > 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$	$(P - \frac{N}{M}) > 0, M > 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$	
W_{s3}	①	$(P - \frac{N}{M}) > 0, M > 0$	$(P - \frac{N}{M}) < 0, M > 0$	$(P - \frac{N}{M}) = 0$
	②	$(P - \frac{N}{M}) > 0, M < 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} < 0$ $(P - \frac{N}{M})^2 - 4Q + 4(P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$	$(P - \frac{N}{M}) < 0, M < 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} < 0$ $(P - \frac{N}{M})^2 - 4Q + 4(P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$	
	③	$(P - \frac{N}{M}) < 0, M < 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$	$(P - \frac{N}{M}) > 0, M < 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$	
b_1	①	$\xi(\alpha + \xi\beta^2) < 0$	$\xi(\alpha + \xi\beta^2) > 0$	$\xi = 0$
b_2	①	$M < 0$	$M > 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$	$M > 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} = 0$
	②	$M > 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} < 0$ $(P - \frac{N}{M})^2 - 4Q + 4(P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$		
b_3	①	$M < 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$	$M > 0$	
	②		$M < 0, -Q + (P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} < 0$ $(P - \frac{N}{M})^2 - 4Q + 4(P - \frac{N}{M}) \frac{N}{M} > 0$	

この表から b_1 , b_2 , b_3 が共に負であるためには、 $\xi(\alpha + \xi\beta^2) > 0$, $M > 0$, $\delta = -Q + N/M(N/M) > 0$ でなければならぬ。第1報によると、 $M > 0$ の場合、これらは支配的條件式 $\delta > 0$ によつて満足される。また上表によると、 $M > 0$ の場合、 δ の符号特性は b_2 のそれと対応する。したがつて「=」は b_2 に対応する微小変形の伝播速度 W_{s2} のみの符号特性について考察するにしよう。 δ の正、負、零に対応して

また、零、正になるわけであるが、 b_2 が零から正に変わる近傍について、 w_{s2} の符号特性は上表から、

$$m = P - N/M, \quad n = (P - N/M)^2 - 4Q + 4(P - N/M)(X/M) \quad (2), (3)$$

の符号特性に關係する。ところで、 $m < 0$ 、 $n > 0$ 、および $\delta > 0$ よりそれぞれ、

$$10.14 < a < 13.7 = \left(\frac{40.56\alpha_m - 25.45}{4\alpha_m - 3} \right)_{\alpha_m=1.1} \quad (4)$$

$$F^2 \left[(Y'-1)^2 - (\alpha_m-1)AX'(AX'+2-2Y') - \frac{1}{4} \{ (2\alpha_m-1)X'a + (Y'-1) \}^2 - \frac{5.4\omega R_*^{0.38} X'^3 (\psi - \psi_c)^{\omega-1}}{(1-\varepsilon)(\delta_5-1) \psi^{1/2}} \right] - (X'a)^2 < 0 \quad (5)$$

$$F^2 \left\{ (Y'-1)^2 - (\alpha_m-1)AX'(AX'+2-2Y') - \frac{5.4\omega R_*^{0.38} X'^3 (\psi - \psi_c)^{\omega-1}}{(1-\varepsilon)(\delta_5-1) \psi^{1/2}} \right\} - (X'a)^2 < 0 \quad (6)$$

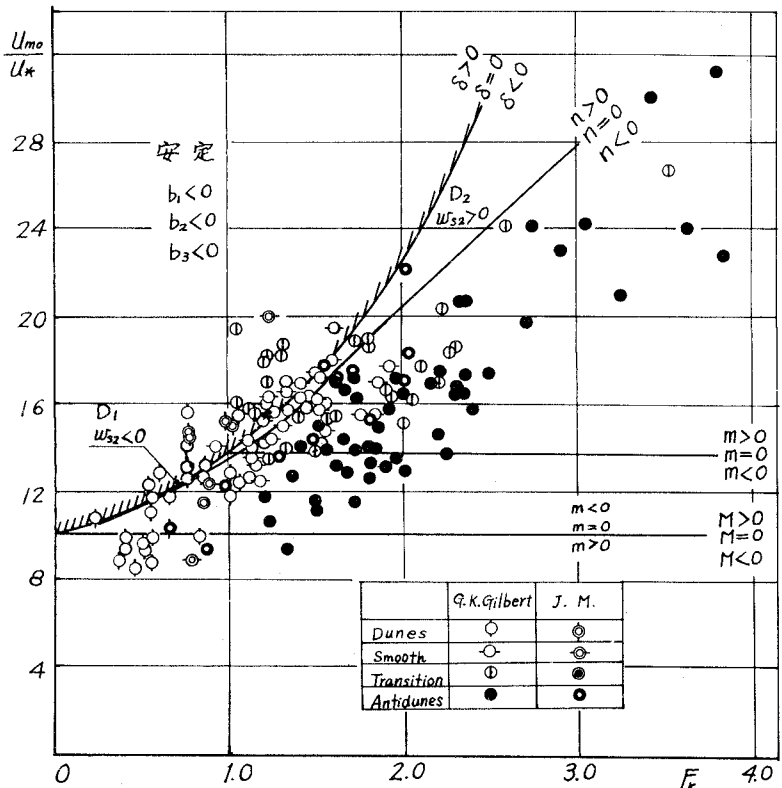
ここで、 $\omega = 1.5$ 、 $a = U_{mo}/U_*$ 、 $R_* = \{g d_{50}^3 (\delta_5 - 1)\}^{1/2} / \mu$ 、 $\psi = U_*^2 / g d_{50} (\delta_5 - 1)$ 、 $\psi_c = (U_{*c})^2 / g d_{50} (\delta_5 - 1)$ 、 $X' = (-1 + 10.14a) / (-2/2 + 0.005)$ 、 $Y' = -25.8 / (-a/2 + 0.005)$ 、 ε 、 δ_5 はそれぞれ底質の空隙率および砂の比重であり、 α_m は流束に平均の補正係数である。平滑河床における水流の抵抗法則および流砂量公式として、次式を用いると

$$U_{mo}/U_* - 11.50 \log(U_{mo}/U_*) = 1.81 + 5.75 \log \psi + 11.85 \log F, \quad \bar{Q} = 5.4 R_*^{0.38} (\psi - \psi_c)^{2.23} \quad (7), (8)$$

ここで、G.K. Gilbert の B 砂をとり、 $d_{50} = 0.375 \text{ mm}$ 、 $\delta_5 = 2.69$ 、 $R_* = 29.6$ 、 $\psi_c = 0.0447$ 、 $\varepsilon = 0.5$ 、 $\alpha_m = 1.1$ とすると、(5) および (6) 式の左辺大括弧内の第四項および第三項は他の項に比較してかなり小さいのこ近似的解としてこれを省略するといが可能である。図-1 は式(4)、(5)、(6)を F の増加に対する U_{mo}/U_* の変化として示したものである。

図-1 砂面の安定領域

である。また図上の実験値は Gilbert の B 砂の資料および著者の実験値を示す。ただし後者については $d_{50} = 0.516 \text{ mm}$ 、 $\delta_5 = 2.65$ の値を用いた。図による式(4)の關係は、砂堆になる河床変形の場合と陸上からかなりよく実験結果を説明しているものとみられる。次に b_2 が零から正に変わる近傍の領域 D_1 および D_2 ではそれぞれ表 1 より $w_{s2} < 0$ および $w_{s2} > 0$ である。こは上流方向への伝播を示す。文献(1)、土木学会



昭和39年11月